

Prof.Univ.Dr.Ing **Alexandru Mănescu**

ALIMENTĂRI CU APĂ

~ 200 de întrebări și tot atâtea răspunsuri ~

Motto:

Utilizarea directă a cunoștințelor conținute în această carte nu îl scutește pe cititor să gândească inginerește

EDITURA



CONSPRESS

2011

Copyright © 2011, Editura Conspress și autorul

EDITURA CONSPRESS

este recunoscută de

Consiliul Național al Cercetării Științifice din Învățământul Superior

Descrierea CIP a Bibliotecii Naționale a României

MĂNESCU, ALEXANDRU

Alimentări cu apă : 200 întrebări și răspunsuri / Alexandru Mănescu. –
București : Conspress, 2011

Bibliogr.

ISBN 978-973-100-166-1

628.1

Colecția Carte universitară

CONSPRESS

8-dul Lacul Tei nr.124, sector 2,

cod 020396, București

Tel.: (021) 242 2719 / 300; Fax: (021) 242 0781

CUPRINS

| | |
|---|-----|
| INTRODUCERE..... | III |
| PARTEA A..... | 0 |
| - 200 DE ÎNTREBĂRI ȘI RĂSPUNSURI - | 0 |
| A1. ELEMENTE GENERALE DESPRE SISTEMUL DE ALIMENTARE CU APĂ | 1 |
| A2. CAPTAREA APEI..... | 15 |
| A2.1. Captarea apei subterane cu ajutorul puțurilor..... | 15 |
| A2.2. Captarea apei cu ajutorul drenului..... | 34 |
| A2.3. Captarea apei izvoarelor..... | 41 |
| A2.4. Captarea apei din surse de suprafață..... | 43 |
| A3. TRANSPORTUL APEI PRIN ADUCȚIUNI | 47 |
| A4. REZERVOARE. CONSTRUCȚII DE ÎNMAGAZINARE A APEI | 66 |
| A5. REȚEAUA DE DISTRIBUȚIE..... | 75 |
| A6. STAȚII DE POMPARE..... | 94 |
| A7. STAȚII DE TRATARE..... | 104 |
| PARTEA B..... | 150 |
| - ELEMENTE PRIVIND ALCĂTUIREA ȘI PARAMETRII PENTRU CALCULUL ȘI VERIFICAREA OBIECTELOR SISTEMULUI DE ALIMENTARE CU APĂ - | 150 |
| B1. CAPTAREA APEI..... | 151 |
| B1.1. Captarea cu puțuri forate | 151 |
| B1.2. Captarea cu dren | 153 |
| B1.3. Captarea izvoarelor..... | 155 |
| B1.4. Captări din râu; captări în curent liber..... | 156 |
| B1.5. Captarea cu prag / baraj deversor | 158 |
| B2. ADUCȚIUNI | 160 |
| B2.1. Aducțiuni funcționând gravitațional | 161 |
| B2.2. Aducțiuni funcționând prin pompare | 163 |
| B3. CONSTRUCȚII PENTRU ÎNMAGAZINAREA APEI (REZERVOARE)..... | 164 |
| B4. POMPAREA APEI..... | 168 |
| B5. REȚEAUA DE DISTRIBUȚIE..... | 171 |
| B6. STAȚII DE TRATARE..... | 175 |
| B6.1. Deznisipatoare..... | 175 |

| | |
|-------------------------------------|------------|
| B6.2. Camere de reacție | 176 |
| B6.3. Camere de floclare..... | 177 |
| B6.4. Predecantoare | 177 |
| B6.5. Decantoare | 179 |
| B6.6. Concentratoare de nămol | 181 |
| B6.7. Filtre lente | 182 |
| B6.8. Filtre rapide | 183 |
| B6.9. Gospodăria de reactivi..... | 185 |
| B7. TEHNOLOGII SPECIALE | 191 |
| BIBLIOGRAFIE | 193 |

INTRODUCERE

Publicația de față s-a născut ca urmare a lucrului cu studenți absolvenți aflați în fața examenului de licență. Aceștia au trecut pe parcursul studiilor prin cuprinsul a o mulțime de cursuri, au învățat la momentul respectiv și au promovat examenele finale, multe.

Cum se întâmplă de obicei audierea pentru prima dată a unui curs, de multe ori destul de încărcat, nu conduce la o bună fixare a cunoștințelor din cauze diverse: lipsa de la cursul predat și deci lipsa unei explicații mai dezvoltate, lipsa unor aplicații care să reflecte conținutul real al noțiunilor căpătate, învățatul sub stres la examen și trecerea timpului.

Recuperarea unor cunoștințe, în fața unui nou examen, de sinteză, privind cunoștințe din domeniul ingineresc al profilului de pregătire, îl face pe student să încerce să reia elementele de la început. Lipsa timpului, deoarece timpul afectat pregătirii proiectului final este redus, îl poate face să amestece totul grămadă și o ordine firească a noțiunilor să fie pierdută.

Materialul redactat succint încearcă să formuleze unele răspunsuri la întrebări din disciplina *Alimentări cu apă*, răspunsuri care să îl ajute pe absolvent la reamintirea unora dintre aspecte. Răspunsurile nu sunt exhaustive.

Fiecare întrebare are și o trimitere la un material bibliografic în care aspectul respectiv este detaliat. În unele cazuri există posibilitatea unor revederi locale detaliate, prin consultarea bibliografică, totdeauna recomandabilă.

Materialul se adresează unor absolvenți care au avut cândva elementele cunoscute dar din cauza timpului și lipsei de utilizare acestea au fost pierdute. Este puțin probabil că numai revederea unor asemenea răspunsuri îl poate face pe un absolvent care nu s-a lovit de problema respectivă să devină "bine pregătit". Desigur că o poate face dar pe riscul lui.

Deși există riscul unei pregătiri după aceste răspunsuri consider că avantajul unei revederi pentru înprospătare și o trimitere bibliografică adecvată sunt mult mai importante decât problema menționată anterior. Desigur că numărul

de 200 de întrebări și răspunsuri poate fi mare (sau mic) și este posibil ca nu cele mai dificile întrebări să fi fost puse. Orice semnalare de noi întrebări poate să conducă la un material mai bine dezvoltat în viitor.

Pentru a câpăta o utilizare mai largă a fost cuprinsă și o parte suplimentară legată de evidențierea principalilor indicatori tehnologici utilizați în alcatuirea lucrurilor de alimentare cu apă. Elemente menționate pot fi utilizate de către cei interesați să obțină în mod rapid valori caracteristice de bază în vederea proiectării, verificării sau aprecierii unora dintre elementele de bază cu care obiectele sistemului de alimentare cu apă funcționează. Și acestea pot fi luate cu titlu orientativ și dacă alte valori mai apropiate de situația reală sunt mai favorabile nu există nici-o restricție în utilizarea acestora.

Sper ca materialul să fie completat în timp cu elemente din domeniu sau din domenii conexe. Poate fi și un îndemn pentru tinerii absolvenți să scrie în revistele de specialitate în vederea îmbogățirii bazei de date disponibile.

Autorul,

București 2011

PARTEA A

~ 200 de Întrebări și Răspunsuri ~

A1. Elemente generale Despre Sistemul de Alimentare cu Apă

/10,20,24,18/

I-1. De ce este necesară rezolvarea alimentării cu apă a localităților cu sisteme centralizate?

R-1: Este un angajament pe care țara noastră și l-a stabilit, la intrarea în Comunitatea Europeană, ca până în 2018 peste 95% din populația țării va avea acces la apă potabilă de calitate certificată.

Calitatea apei potabile a fost stabilită prin Legea 458/2002 prin adoptarea Directivei Europene 90/83.

Calitatea controlată a apei de consum asigură creșterea și controlul calității sănătății populației pentru muncă și pentru viață; o populație sănătoasă este capabilă să susțină dezvoltarea unei societăți durabile.

Asigurarea unei sănătăți crescute înseamnă un efort mai mic pentru îngrijirea medicală și o creștere a capacității, duratei și eficienței unei activități creatoare.

Asigurarea unei calități bune a apei înseamnă totodată și măsuri de protecția mediului și folosirea rațională a resurselor mediului.

I-2. Care sunt principalele obiecte componente ale unui sistem de alimentare cu apă?

R-2. CAPTAREA APEI este construcția cu ajutorul căreia apa este preluată din sursa naturală și introdusă în sistem; este legată de locul unde este disponibilă apa naturală de calitate cerută și de cantitatea necesară consumatorului.

STAȚIA DE POMPARE aflată lângă captare asigură energia pentru transportul apei; de regulă energia electrică este transformată în energie hidrolică; din

motive de morfologie a terenului pot exista sisteme fără stație de pompare precum și sisteme care au mai multe stații de pompare, figura 2.

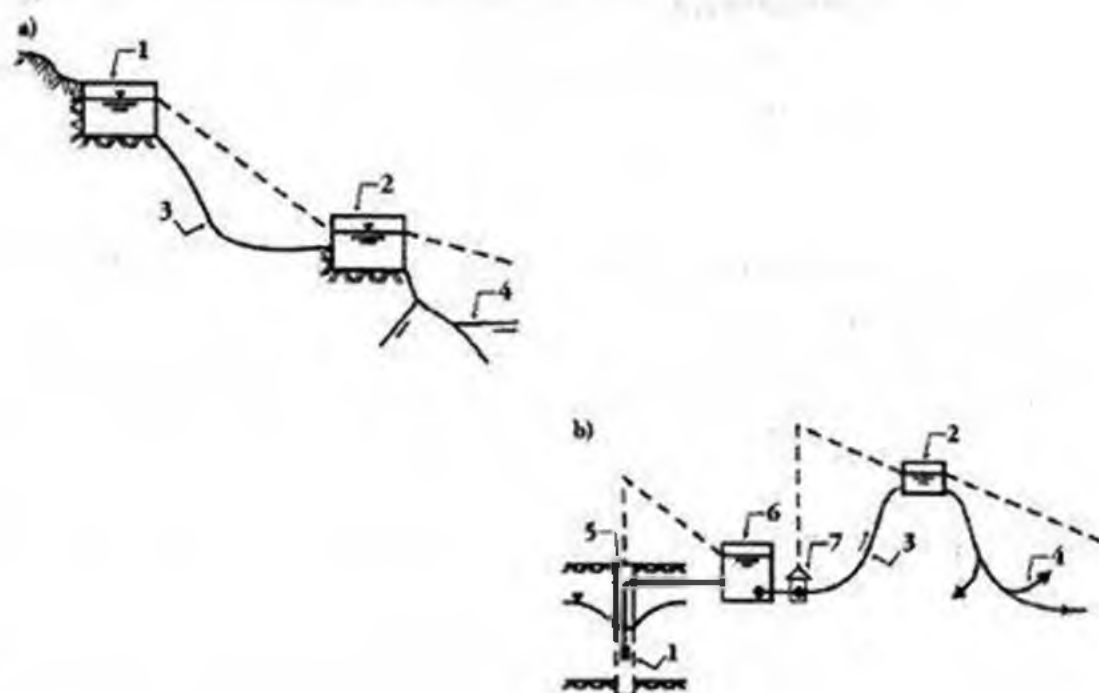


Figura 2- Obiectele componente ale unei scheme de alimentare cu apă
(a) - Sistem fără stații de pompare; (b) - Sistem cu 2 stații de pompare;
1- captare, 2-rezervor, 3-aducțiune, 4- rețea de distribuție, 5-stație de pompare din puțuri, 6- stație de tratare, 7- stație de pompare independentă.

ADUCȚIUNEA este sistemul constructiv prin care se asigură transportul apei captate la rezervor; de regulă este o conductă îngropată care protejează cantitatea de apă și calitatea apei transportate.

REZERVORUL este construcția în care se înmagazinează provizoriu apa în vederea acordării între ritmul în care se produce apa și ritmul în care se consumă apa în localitate; asigură și rezerva de apă pentru combaterea incendiului – rezervă intangibilă.

REȚEAUA DE DISTRIBUȚIE este ansamblul conductelor și construcțiilor necesare pentru transferul apei din rezervor la fiecare bransament al locuințelor; la bransament apa trebuie să fie potabilă.

STAȚIA DE TRATARE/ UZINA DE APĂ este ansamblul construcțiilor, tehnologiilor și echipamentelor cu ajutorul cărora calitatea apei naturale este adusă la calitatea de apă potabilă; în orice sistem este obligatorie tratarea apei pentru dezinfectare. Excepțiile sunt bine precizate.

Î-3. Care sunt debitele de dimensionare a obiectelor componente ale sistemului (schemei) de alimentare cu apă?

R-3. Cele trei debite caracteristice folosite în alimentări cu apă sunt:

- (1) debitul zilnic mediu (prin care se asigură fiecărui locuitor necesarul specific de apă, cca. 100-150 l/om.zi);
- (2) debitul zilnic maxim- cea mai mare valoare din zilele anului a debitului zilnic de apă (se asigură consumul din ziua cea mai solicitată din an, de regulă în perioada caldă și)
- (3) debitul orar maxim- debitul în ora de vârf din ziua cu cel mai mare consum.

Cum necesarul de apă al unei localități este variabil oră de oră, fiecare locuitor folosește apa atunci când are nevoie, rezultă că sistemul trebuie să asigure un debit variabil. Un sistem care să asigure un debit continuu variabil este greu de menținut în funcțiune.

Pentru simplificarea problemei și obținerea unei soluții mai ieftine s-a recurs la introducerea în sistem a unui rezervor tampon; în acest fel toate obiectele (până la rezervor inclusiv) se dimensionează la debitul zilnic maxim, figura 3; obiectele până la rezervor funcționează la un debit lent variabil deci ușor de controlat.

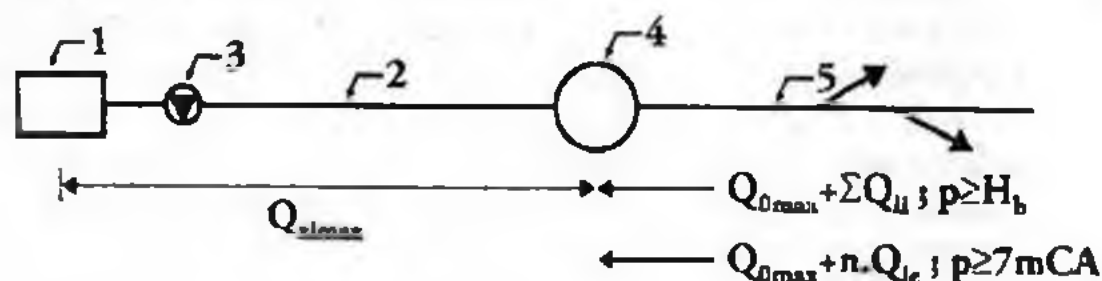


Figura 3. Debite de dimensionare a schemei de alimentare cu apă

Toate obiectele după rezervor se dimensionează la debitul orar maxim (în acest fel fiecare locuitor poate lua cantitatea maximă de apă) la care se adaugă debitul pentru combaterea din interior a incendiilor teoretic simultane; pentru această situație presiunea în rețea trebuie să fie cel puțin egală cu presiunea la branșament, fără a depăși 60 mCA. Toate obiectele după rezervor se verifică la debitul maxim orar (sau o valoare corectată după prevederi normative) la care se adaugă debitul tuturor incendiilor teoretic simultane stinse din exterior; în acest caz presiunea trebuie să fie de minimum 7 mCA în toate secțiunile unde sunt prevăzuți hidranți exteriori.

În acest fel se asigură apa necesară cantitativ, la presiunea de utilizare dar și cu costuri mai mici deoarece obiectele până la rezervor sunt dimensionate la un debit cu cca. 1,3-3 ori mai mic decât debitul maxim orar, debit care trebuie asigurat la branșament dacă se dorește o funcționare a sistemului care să asigure consumatorului apă fără restricții.

Schimbarea ritmului de funcționare se face prin prevederea în rezervor a rezervei de compensare.

I-4. Care este poziția sistemului de alimentare cu apă în circuitul global/natural al apei?

R-4. Sistemul de alimentare cu apă este un ansamblu constructiv care mărește drumul pe care apa îl parcurge în natură, figura 4. Drumul însă este plin de „capcane” pentru apă. Aceste „capcane” se numesc surse de poluare. Drept urmare apa restituită în apa-sursă este, de regulă, mult mai murdară

decât apa preluată din sursă (săruri, reactivi, medicamente, microorganisme etc).

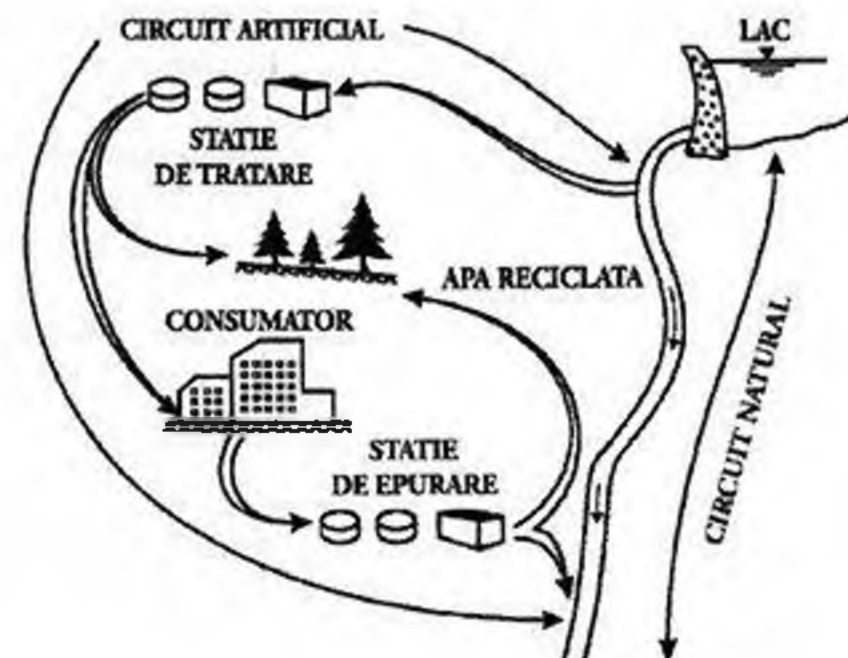


Figura 4 - Poziția sistemului de alimentare cu apă în circuitul natural al apei.

Dacă la preluarea apei din sursă suntem grijulii cu calitatea apei deoarece știm că va ajunge în sau pe corpurile noastre, direct sau indirect și ca atare suntem exigenți, după folosirea apei pentru toate cerințele noastre când rezultă apă murdară, de cele mai multe ori uităm sau ne purtăm cu indiferență față de calitatea apei evacuate; apa uzată ar trebui să fie tratată astfel încât la evacuarea în apa-sursă să aibă aceeași calitate cu apa prelevată.

Rămâne în sarcina factorilor de decizie și a celor care se pricep (partea tehnică) să propage acțiunile bune prin care apa poate fi păstrată în stare bună, conform cerințelor legii apelor (Legea apelor 107/95).

I-5. Care este mecanismul prin care se asigură calitatea de apă potabilă?

R-5. Calitatea apei potabile este stabilită prin lege (Legea 458/2002).

Valorile parametrilor de control a calității sunt stabilite de Ministerul Sănătății.

Responsabil pentru asigurarea calității apei potabile pentru localități este autoritatea locală sau regională în cazul alimentărilor regionale cu apă.

Calitatea apei furnizate este în responsabilitatea furnizorului de apă (Regie, Companie, Societate etc.) care răspunde în fața autorității locale prin subordonare administrativă sau contract de prestare de servicii.

Calitatea apei pe lungimea branșamentului și a rețelei interioare este în sarcina proprietarului locuinței deși legea cere ca apa să fie potabilă la robinetul consumatorului.

Apa potabilă este declarată apa ai cărei parametri de control sunt în totalitate în limitele stabilite prin lege; apa care se află în limitele normate pentru majoritatea parametrilor dar nu îndeplinește limitele legale pentru un singur parametru nu este apă potabilă.

Se poate bea orice fel de apă, după împrejurări; nu orice apă care se bea este potabilă dar orice apă potabilă poate fi băută fără un risc mai mare de 1/100 000.

I-6. Care este limita de dezvoltare a unui sistem de alimentare cu apă?

R-6. Sistemul de alimentare cu apă este un ansamblu constructiv care se dezvoltă în ritmul în care se dezvoltă și localitatea; cum localitatea de regulă crește continuu și sistemul va trebui să se dezvolte continuu.

Creșterea sistemului are, în principiu, trei nivele:

- Creștere extensivă; localitatea se dezvoltă pe suprafață și atunci rețeaua de distribuție va trebui dezvoltată;
- Crește în intensitate; folosirea mai bună a terenului din intravilan conduce la creșterea înălțimii construcțiilor sau a gradului de confort; aceasta presupune creșterea regimului de presiune, reabilitarea rețelei sau schimbarea modului de funcționare (zone de presiune), creșterea cantității de apă necesară;

- Creșterea calității apei din cauză că sistemul constructiv îmbătrânește și ca atare poate conduce la deteriorarea calității apei dar și ca urmare a descoperirilor științifice care adaugă în lista substanțelor periculoase unele substanțe cunoscute din apă, concentrația altora sau prezența unora nou descoperite (de exemplu, înainte de 2002 când a fost adoptată Legea 458, duritatea apei avea o limită superioară, cca. 20° duritate; acum după adoptarea legii limita restrictivă a devenit limita inferioară - minimum 5° duritate; modificarea este datorată descoperirilor asupra rolului Calciului în sănătatea omului prin sistemul cardiovascular).

Pentru exemplificare se menționează cazul orașului Viena: alimentarea cu apă a început înainte de anii 500 (de către Romani), înaintea erei noastre; etape importante au fost în 1505 când s-au asigurat 1500 mc/zi și în 1900 când a fost executată o aducțiune de 180km; continuă și astăzi să crească deoarece anual cca. 30 km de rețea (din cca 3500km în total) se refac. Se folosește apa de izvor adusă de la peste 150km, totul este gravitațional iar tratarea apei se face periodic în rezervoare folosind doze slabe de dioxid de clor.

I-7. Când se adoptă soluția de captare din apă de suprafață (râu, lac) și când dintr-o apă subterană?

R-7. Pentru producerea de apă potabilă, apa subterană este totdeauna de preferat în locul apei de suprafață deoarece:

- Stratul de apă este mai bine protejat contra impurificării accidentale sau a poluării difuze în timp;
- Calitatea apei este mai constantă în timp; tratarea apei se face mai rar;
- Temperatura apei este mai favorabilă utilizării acesteia: iarna este mai caldă decât aerul de afară și poate fi mai ușor tolerată de organism; vara este mai rece decât temperatura aerului de afară și apa pare mai proaspătă; de regulă temperatura apei subterane este de 8-10°C.

Apa subterană trebuie însă "tratată" cu toată atenția deoarece:

- Poluarea sursei poate fi catastrofală; se poate pierde sursa pentru o perioadă mare de timp; spălarea apei din strat nu se poate face în mod obișnuit;
- Poate asigura debite mici, deci este utilizabilă pentru localități mici, rareori pentru localități mari;
- Poate fi foarte sensibilă la perioade lungi de secetă.

Apa de suprafață poate asigura debite mari de apă dacă sunt alese secțiunile adecvate.

Calitatea apei este totdeauna variabilă și mai slabă decât condițiile cerute unei ape potabile; ca atare apa captată trebuie întotdeauna tratată pentru a deveni apă potabilă.

Poate pune probleme deosebite în perioada de iarnă când apa poate îngheța pe mari porțiuni.

Protecția calității apei este o problemă complicată; stația de tratare trebuie să fie eficientă și flexibilă în tratarea apei.

Rezervele de apă ale României sunt mult mai importante în sursele de suprafață.

Calitatea apei este strâns legată de starea și nivelul epurării apelor uzate restituite în cursurile de suprafață și de protecția mediului în general.

Î-8. Care sunt condițiile ca o apă dintr-o sursă naturală să poată fi captată pentru producerea de apă potabilă?

R-8. Apa furnizată trebuie să fie sanogenă, dăătoare de sănătate; de aici rezultă că apa trebuie consumată cu plăcere și să producă sațietate atunci când este băută.

Pentru păstrarea calității de apă sanogenă este esențial ca treptele de tratare să fie cât mai puține astfel încât calitatea apei naturale să fie păstrată.

Pentru sursa de suprafață condițiile în care se poate capta o apă sunt stabilite în normativul NTPA 013/ 2002 și completările ulterioare.

Apa subterană trebuie protejată conform HG 930/2005.

Î-9. De ce nici în viitorul apropiat nu se va putea folosi apa Mării Negre pentru alimentarea cu apă?

R-9. Deși apa Mării Negre este mult mai puțin "sărată" decât apa altor mări, ea este mult mai sărată decât apa dulce de pe uscat, apă cu care este obișnuit organismul omenesc; apa dulce trebuie să aibă sub 1000 mg/l săruri dizolvate pe când apa Mării Negre are 17000 mg/l săruri dizolvate; ca atare apa Mării Negre nu poate fi folosită decât după eliminarea sării în exces (16 g/l), operațiune scumpă.

Eliminarea sării din apa de mare este posibilă dar necesită tehnologii speciale și un consum mare de energie; procedeul prin distilare necesită o mare cantitate de energie (distilarea și răcirea unui litru de apă necesită cca. 1 kWh pe când în sistemele obișnuite, care folosesc apă dulce de pe uscat, consumul total de energie este de cca. 1 kWh/m³); chiar și prin procedeul de osmoză inversă, aplicat recent la scară mare- stații de tratare de cca. 5 m³/s, nu se poate obține un consum de energie mic; valorile sunt de peste 1,5 kWh pentru un metru cub de apă.

Tehnologic se poate obține apă aproape distilată dar din aceasta trebuie produsă apă potabilă prin adăugarea a o mulțime de săruri care să dea un gust acceptabil apei în final (apa potabilă trebuie să aibă un gust plăcut).

Apa produsă prin distilare sau osmoză inversă este "o apă fabricată în întregime" și ca atare nu mai are acea caracteristică fundamentală cerută apei potabile „să fie sanogenă”.

În condițiile țării noastre chiar dacă s-ar putea obține apă ieftină din apa de mare folosirea ei nu se poate face rațional decât în zona litoralului; ar fi absolut atehtnic să ne imaginăm că apa produsă este pompată la Baia Mare și apoi evacuată în râul Someș după utilizare; este adevărat că există aducțiuni de sute de km și pompări la sute de metri înălțime dar numai în

situația în care nu există altă sursă de apă: așa de exemplu pentru Mexico City (cca. 30 milioane de locuitori, amplasat la cota 2200 m) se pompează cca. 30 mc/s de la 100 km distanță și pe o diferență de nivel de 1200m; energia înglobată în apă (apă dulce la origine) este cca. 16 kWh/m³; nu este o apă ieftină (un kWh costă cca. 0,40 lei, astăzi).

I-10. De ce este nevoie de un Plan de Securitate a sistemului de alimentare cu apă?

R-10. Apa este un element fundamental în funcționarea unei localități prin protejarea sănătății populației, protecția contra incendiului și producerea de bunuri.

Cum sistemul este foarte dezvoltat ca alcătuire constructivă este important să existe un mod de răspuns organizat la funcționarea acestuia:

- În orice perioadă a anului calitatea apei furnizate trebuie să fie bună în mod constant; orice anomalie posibilă trebuie cunoscută și măsuri adecvate trebuie introduse în Regulamentul de funcționare al fiecărui obiect exploatat;
- În perioade de criză (perioade de secetă, accidente de mediu etc.) funcționarea va fi cu acces restricționat astfel încât să se asigure păstrarea condițiilor de calitate; vor fi imaginate scenarii posibile de deteriorare a condițiilor de funcționare și pentru fiecare vor fi găsite soluții acoperite cu măsuri eficiente de control;
- În cazuri excepționale (război, cutremur etc.) sistemul trebuie să funcționeze chiar în condiții de restrângere a activității; măsuri specifice de protecție, acțiune și reorganizare vor trebui dezvoltate astfel ca în orice condiții sistemul să funcționeze; chiar dacă este avariat parțial vor trebui găsite soluții care să asigure un minimum de apă în localitate.

Deoarece folosirea apei pentru combaterea incendiului este extrem de importantă este rațional să fie dezvoltate și surse locale pentru stingerea din exterior, chiar dacă apa nu este potabilă: nu trebuie uitat că apa a fost folosită ca armă de război. Starea de panică produsă de zvonul ca apa nu este bună poate fi periculoasă

Măsurile imaginate vor fi credibile și pentru fiecare va trebui asigurată dotarea materială cu echipamente și reactivi suplimentari.

Este extrem de important ca personalul să fie instruit pentru acțiune și testat în mod practic pentru aplicarea măsurilor care trebuie luate, ordinea și responsabilitatea fiecăruia; pentru aceasta este importantă stabilitatea personalului pe posturi;

Responsabilitatea personalului și instituirea unui mod clar de respectare a disciplinei tehnologice este esențială în funcționarea sistemului.

Măsurile esențiale de protecție nu vor fi publice ci vor fi la dispoziția organelor ISU.

Populația este responsabilă de păstrarea condițiilor generale a calității apei la sursă și în sistem; deteriorarea voită a calității apei este considerată caz penal.

I-11. De ce este necesar ca fiecare exploatare de sistem să se facă după un *manual al calității*, specific și concret?

R-11. Operațiunile necesare în exploatarea sistemului pot fi foarte diferite și cu intensități deosebite. Pentru buna funcționare trebuie ca toate aceste operațiuni să fie asamblate într-un tot unitar și acoperit cu materiale, mijloace de acțiune și personal cu calificarea necesară.

Elaborarea manualului trebuie văzută într-un mod foarte asemănător cu întocmirea unei antemăsurători de deviz dar scrisă pentru gospodărirea sistemului; vor trebui cuprinse:

- Descrierea completă și reală a tuturor construcțiilor și utilajelor (cote, dimensiuni, poziție, capacități, coordonate);
- Descrierea tehnologiei normale de funcționare cu indicarea parametrilor tehnologici la funcționarea normală sau la funcționarea forțată;
- Descrierea capacității fiecărui obiect în caz de funcționare neconformă; "rezervele interne" ale fiecărei trepte trebuie bine menționate, la fel ca și modul lor de folosire;

- Modul de acțiune pentru asigurarea funcționării fiecărui obiect tehnologic;
- Indicatorii de calitate ai fiecărui obiect și ai ansamblului funcțional (valori, secțiunea de control, modul de determinare și interpretare, cine se ocupă);
- Ritmicitatea, secțiunile, cine face determinarea calității apei, cine interpretează valorile de ansamblu și cine decide menținerea sau schimbarea parametrilor de lucru;
- Acoperirea normală cu personal și nivelul de pregătire profesională;
- Ansamblul funcțional al personalului din care să rezulte clar cine comandă, cine răspunde, unde și cum răspunde, cine decide schimbarea și cum se consemnează, cine și cum are acces la baza de date;
- Care sunt costurile de operare și cum se consemnează în baza de date;
- Cum se face verificarea generală a funcționării prin AUDIT (când se face, cine îl face, cine analizează și cine transformă concluziile în măsuri corective).

Prin elaborarea acestui document se poate stabili cu mare corectitudine care este efortul material, ce necesar de reactivi este implicat, care este filiera de control a funcționării, care sunt costurile operaționale și deci tariful apei, care este încărcarea personalului și angrenajul funcțional.

Pe baza *Manualui Calității* se poate judeca siguranța în funcționare a sistemului și se poate acorda calificativ de performanță, se poate realiza *Regulamentul de exploatare* și reducerea la minimum a efortului material; nimic nu poate scăpa unui asemenea document dacă este bine întocmit.

I-12. Cum este implicată populația în funcționarea sistemului de alimentare cu apă?

R-12. Prin plata apei, tariful apei multiplicat cu cantitatea lunară de apă folosită, populația plătește toate cheltuielile legate de funcționarea sistemului (inclusiv a pierderile de apă).

Dacă se consumă mai multă apă decât cea acceptată prin proiect atunci este posibil ca sistemul să nu o poată asigura și deci să apară complicații a căror rezolvare se va face prin costuri suplimentare plătite tot de consumatori. Folosirea apei în alte scopuri decât cele stabilite este o pagubă care trebuie redusă la minimum. Cazul cel mai frecvent este folosirea apei din rețea pentru udatul grădinilor în zonele mai aride. Este un consum de apă care nu este luat în calcul, se folosește apă scumpă și se poate destabiliza funcționarea sistemului prin reducerea masivă a presiunii în rețea; consecința imediată este lipsa apei la o parte dintre consumatori.

Cea mai mare influență a populației asupra funcționării sistemului se manifestă prin două elemente aparent depărtate:

- Lipsa de grijă pentru colectarea și epurarea corespunzătoare a apelor uzate; prin aceasta se deteriorează calitatea apei la sursă (pentru toate localitățile de pe râu) iar toate viețuitoarele care utilizează apa în mod liber pot să se îmbolnăvească; boala poate ajunge și la locuitorii din localitatea unde apa este produsă;
- Prin colectarea defectuoasă a deșeurilor solide sau împrăștierea lor; reziduurile pot să fie spălate de către apa de ploaie care ajunsă în sursă o murdărește; trebuie platită o tratare mai complicată; aceasta fără a lua în considerare risipa făcută și aspectul de localitate murdară sau de protecție defectoasă a mediului.

I-13. De ce o cultură a riscului?

R-13. Sistemul de alimentare cu apă este un sistem constructiv de foarte mari dimensiuni; poate avea ușor dimensiuni de zeci de km.

Apa este un element vital în existența locuitorilor unei aglomerări rurale sau urbane; pentru că este consumată direct, ea influențează direct calitatea vieții locuitorilor. Viața în sine este un risc și atunci trebuie să învățăm cum să trăim cu riscul.

Apa poate fi folosită ca armă de luptă pentru distrugerea adversarului sau reducerea capacității lui de apărare; în special panica produsă ca urmare a faptului ca apa nu mai este bună de băut poate avea consecințe grave; sunt cunoscute din istorie acțiunile unor domnitori care ca armă de luptă împotriva

turcilor și tătarilor foloseau și "distrugerea recoltelor și otrăvirea surselor de apă".

Apa poate fi deteriorată calitativ și accidental (vezi accidentul de la Cernobîl și deversarea accidentală de apă cu cianură de la Baia Mare).

Apărarea calității și indirect și a cantității poate fi făcută numai cu ajutorul populației; creșterea exigenței pentru protecția spațiului locuit și folosit, creșterea exigenței față de modul de utilizare a apei, creșterea nivelului de educație și instruire precum și a responsabilității față de supravegherea calității apei sunt căi prin care apa poate fi protejată.

Protecția este o acțiune colectivă a populației unor zone foarte largi (accidentul de la Cernobîl s-a produs la 1000 km distanță de România și a afectat o mare parte din Europa); este importantă o cooperare în înțelegerea faptului că apa este un bun comun al omenirii.

A2. Captarea Apei

/12, 15, 11, 6, 24, 18/

A2.1. Captarea apei subterane cu ajutorul puțurilor

I-14. Dece este mai rațională captarea apei subterane pentru alimentarea cu apă a populației?

R-14. Apa subterană are un echilibru chimic mai bun și drept urmare apa este mai bună la gust.

De regulă apa subterană nu trebuie tratată (exceptând clorarea de siguranță); ca atare se respectă mai ușor condiția cerută de Legea 458 (legea calității apei potabile) că apa trebuie să fie cât mai puțin tratată, să fie sanogenă.

Apa subterană este mai bine protejată contra murdăririi imediate; ca atare apa poate fi folosită cu mai multă siguranță de către populație.

Deoarece temperatura apei este mai favorabilă pentru utilizarea de către populație- este mai rece vara decât aerul de afară, este mai caldă iarna decât aerul din exterior- utilizarea apei pentru băut este mai avantajoasă. Formularea "*bună ca apa rece de izvor*" arată această prețuire pentru calitatea apei subterane. Atenție = nu toată apa subterană este de bună calitate (prin condiții naturale sau prin poluare).

I-15. Dece nu se poate realiza o captare de apă subterană pentru apa potabilă dacă nu se poate asigura zona de protecție sanitară?

R-15. Este ilegal; conform HG 930/2005 orice captare de apă subterană a cărei apă este folosită pentru populație trebuie să aibă protecție sanitară (perimetrul de regim sever, perimetru de restricție și perimetru de observație); vezi HG 930/2005.

În captare pot să se infiltreze substanțe care nu pot fi tratate în mod rațional și populația poate fi în situația de risc.

Construcția puțului și instalațiile anexe nu pot fi protejate; pot fi vandalizate sau folosite nerațional.

I-16. Care sunt principalele elemente ale unui puț forat?

R-16. Cabina/căminul puțului; adăpostește capul coloanei definitive a puțului, instalația hidraulică, instalația de măsurat parametrii de funcționare, instalația electrică, capacul și scara de acces. Căminul este prevăzut cu ventilație fixă.

Cabina puțului are gura de acces cu cel puțin 50 cm peste nivelul terenului natural sau 50 cm peste cota de inundație accidentală, figura 16.

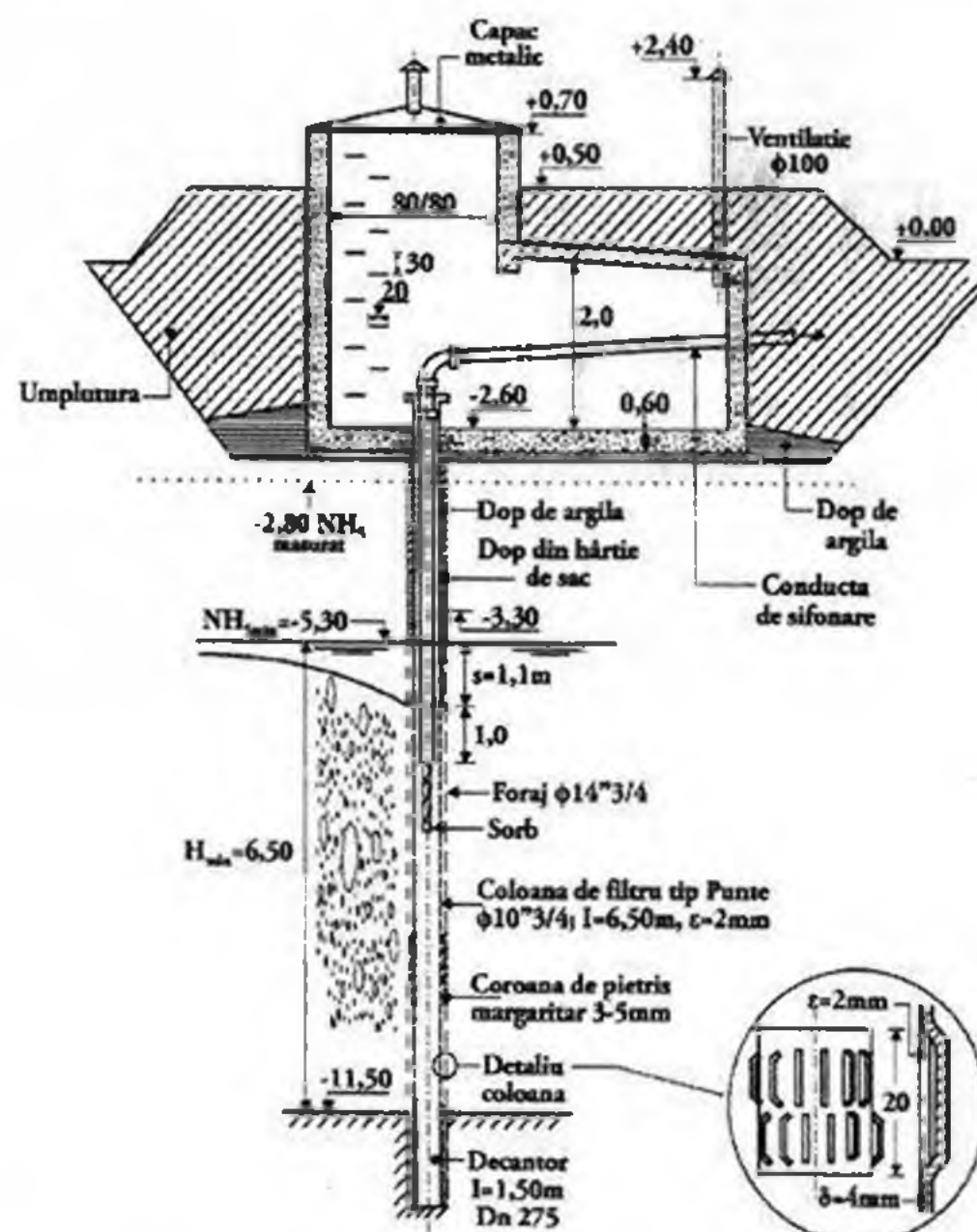


Figura 16. Elementele constructive ale unui puț forat.

- Coloana de ghidaj; coloana de 5-10 m de început a forajului care servește pentru ghidarea forajului în perioada de execuție; este etanșată la trecerea prin radierul căminului;
- Coloana definitivă a puțului; cu diametru unic sau telescopică, asigură legătura dintre cămin și stratul captat. În cazuri speciale, la puțuri forate în rocă tare/ coezivă, această coloană poate lipsi;
- Coloana de filtru este partea activă a coloanei puțului; este partea permeabilă prin care intră apa din strat în puț; trebuie să aibă perforații în directă legătură cu natura rocii stratului acvifer și calitatea apei; la puțuri forate în stancă coloana poate lipsi;
- Decantorul sau piesa de fund este o prelungire a coloanei de filtru așezată pentru colectarea nisipului care se infiltrează, în timp, în puț;
- Coroana de pietriș margăritar este un strat de pietriș construit între coloana de filtru și gaura de foraj pentru protejarea coloanei în perioada de lansare și pentru asigurarea posibilității de folosire a unei coloane de filtru cu orificii mai mari; are granule de material sortat cu diametrul de 3-7mm. Asigură și o reducere a rezistenței hidraulice la intrarea apei în foraj;
- Pompa activă pentru pomparea apei, legată de instalația hidraulică din cămin cu o conductă de refulare (lângă care se află cablul de transport a energiei electrice la motorul pompei); pentru menținerea pompei în stare fixă aceasta este ghidată cu centroni-distanțieri între pompă și coloană.

I-17. Care sunt principalele elemente constructive ale unei captări cu puțuri ?

R-17. Puțurile care compun captarea respectivă; de regulă sunt minimum două puțuri, figura 17.

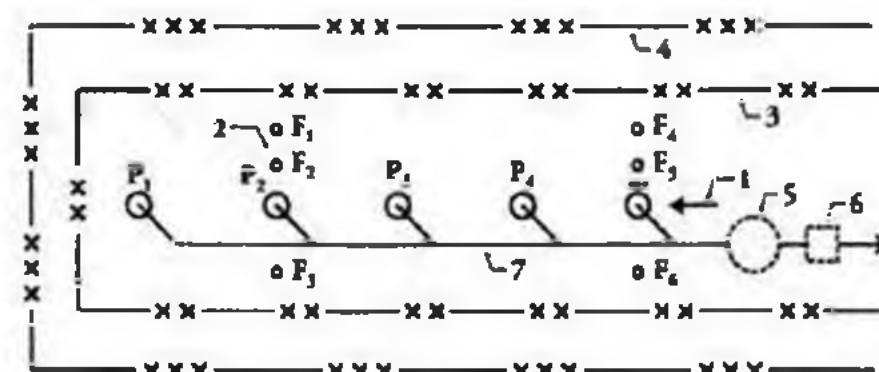


Figura 17. Elementele captării cu puțuri

- 1- puțurile captării echipate cu pompe submersibile, 2- linii de foraje de observație, 3-gardul perimetrului de protecție severă, 4- limita perimetrului de restricție –bomata, 5- eventual rezervor tampon, 6- stație de repompare-eventual, 7- conducte de transport a apei.

- Gardul care marchează perimetrul de regim sever (protecția sanitară) poate fi comun pentru captare sau individual pentru fiecare puț;
- Eventual stația de pompare a apei la rezervorul orasului;
- Rezervorul tampon pentru stația de pompare la rezervorul localității (posibil)
- Stația de clorare pentru dezinfectarea apei în varianta cu rezervor tampon;
- Construcție pentru personal și în care se poate așeza partea de sistem SCADA aferentă captării;
- Grup de transformare a energiei electrice necesară alimentării pompelor;
- Linie electrică de alimentare cu energie a pompelor din puțuri; poate fi aeriană sau subterană;
- Drum de acces în lungul linei de puțuri pentru intervenție curentă (un fir); este legat la un drum public de unde se poate interveni pentru transportul utilajelor (de reparații, de adus pompe, de făcut intervenții la puțuri etc).

I-18. Ce trebuie verificat la un studiu hidrogeologic?

R-18.

- Dacă volumul studiilor corespunde cerințelor caietului de sarcini;
- Dacă între ipoteza de calcul și modul de efectuare a măsurătorilor există concordanță; durata pompărilor de probă trebuie să fie suficient de lungă (peste trei zile la denivelările mari) astfel încât să se poată considera curgerea permanentă;
- Dacă poziția stațiilor de măsurat (foraje de studii) sunt la distanțe acceptabile (în mod normal cca. 500m);
- Dacă studiile au fost făcute în corelație cu înălțimea precipitațiilor din zonă.
- Dacă între valorile obținute pentru parametri măsurați există concordanță;
- Dacă sunt făcute recomandări asupra valorii parametrilor de calcul sau unele restricții de echipare a puțurilor.

I-19. De ce este importantă realizarea unui studiu hidrochimic al apei subterane odată cu studiul hidrogeologic?

R-19.

- Dacă apa este bună calitativ (toți parametrii de control sunt în limita valorilor cerute de Legea 458) atunci apa trebuie numai clorată înainte de introducere în rezervorul localității;
- Dacă cel puțin unul dintre parametri nu este conform atunci apa trebuie tratată; în consecință costurile vor fi mai mari (investiție și exploatare) și soluția trebuie comparată cu soluția captării dintr-o apă de suprafață sau altă apă subterană; totodată trebuie bine apreciată existența și robustețea soluțiilor de tratare a apei în vederea aducerii valorii parametrului în limitele legale. Studiul hidrochimic trebuie să precizeze parametrul neconform precum și tehnologia de corectare a valorii acestuia.

I-20. Cum se stabilește debitul maxim al puțului?

R-20.

- Prin calcul se intersectează curba de pompare, dedusă prin pompări de probă în perioada studiilor hidrogeologice, $q = f(s)$, cu curba care stabilește valoarea debitului care poate intra în coloana puțului fără a se produce antrenarea nisipului (viteza de neînnisipare $v_n = f(d_{40})$). Curbele vor fi diferite după cum stratul acvifer este cu nivel liber sau este un strat sub presiune, figura 20, 32.

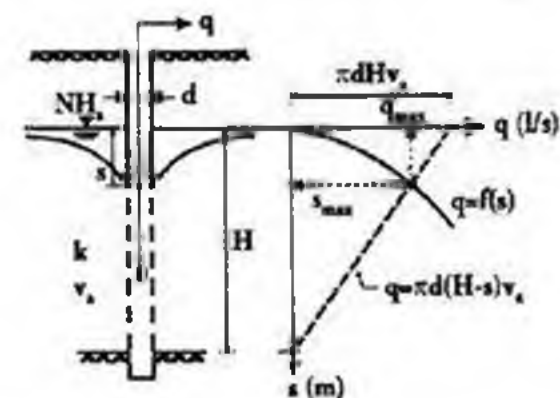


Figura 20. Determinarea debitului maxim al puțului în strat freatic

- După definitivarea puțului și efectuarea probei de deznisipare; se va crește valoarea debitului până când în apa pompată apar urme de nisip; înseamnă că s-a ajuns la limita de neînnisipare și valoarea trebuie păstrată sau redusă funcție de riscul apreciat.

- Între cele două valori pot fi diferențe mari deoarece debitul calculat se face pe o coloană care poate să nu aibă coroana de pietriș iar debitul pompat după deznisipare este corespunzător întregului lanț al fazelor de execuție; debitul pompat va prima întotdeauna față de debitul calculat; tocmai din această cauză echiparea puțului cu pompa adecvată trebuie făcută după realizarea completă a acestuia, figura 20-1.

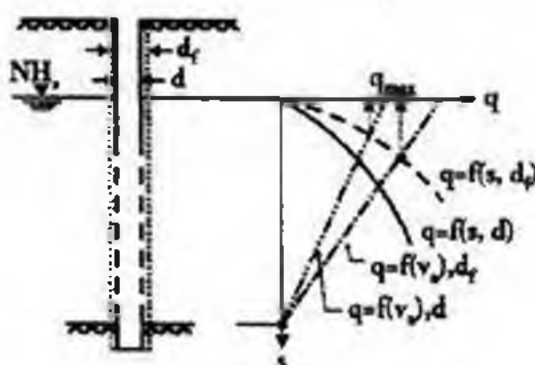


Figura 20-1. Curba de pompare în faza de studii și după realizarea puțului

Î21. Dece este rațional ca echiparea puțului cu pompe să fie făcută după definitivarea puțului?

R21. Caracteristicile funcționale ale puțului sunt cunoscute abia după realizarea completă și deznisiparea puțului. În același strat pot exista neuniformități, lucrările de construcție pot fi diferite de la puț la puț; valoarea corectă a debitului maxim și denivelării corespunzătoare poate fi determinată după finalizarea tuturor lucrărilor.

Î-22. Dece totdeauna puțul trebuie exploatat continuu, pe lungă durată?

R-22. În momentul stabilirii debitului maxim se decide valoarea denivelării considerând o viteză maximă de acces a apei în puț ($v_s = f(d_{40})$); această viteză se realizează la denivelarea maximă și după spălarea materialului fin din imediata vecinătate a coloanei puțului; în momentul opririi puțului denivelarea se reduce până la zero și la repornire denivelarea se restabilește în timp; ca atare prin porniri succesive denivelarea se va realiza rapid, șoc pentru puț și va deteriora echilibrul structural al particulelor de lângă coloana făcând posibilă acceptarea de nisip în apa captată; aceasta conduce în timp la distrugerea pompei, la deranjamente la consumatori și chiar la modificarea parametrilor de funcționare ai puțului.

Stratul acvifer nu trebuie folosit ca rezervor tampon de apă; reglarea debitului se va face prin reglarea debitelor puțurilor captării pentru o funcționare cel puțin sezonieră sau în afara perioadei de intervenții la puțuri. Dacă rezervorul are o capacitate insuficientă pentru asigurarea continuă a apei în localitate (pierderi mari de apă, erori în calculul volumului rezervorului, o altă distribuție a apei decât cea presupusă prin calcul etc) se va completa volumul necesar în rezervor; captarea este prea valoroasă pentru a fi exploatată neglijent sau barbar.

Î-23. Dece totdeauna debitul exploatat al puțului nu trebuie să depășească valoarea debitului maxim?

R-23. În momentul în care debitul depășește valoarea debitului maxim automat valoarea vitezei maxime de neînșisipare este depășită și puțul se poate înșisipa. Acceptarea de nisip conduce la neplăceri la consumatori (nisip în apă), distrugerea pompei prin abraziune (scade randamentul deci crește consumul de energie), se pot produce prăbușiri lângă coloana puțului (pentru înlocuirea nisipului spălat) care pot ajunge până la scoaterea puțului din funcțiune, figura 23. Viteza de intrare a apei în puț crește de două ori: o dată deoarece crește denivelarea și a doua oară prin creșterea denivelării scade suprafața activă deci pentru creșterea debitului trebuie să crească viteza ($Q = v \cdot A$).

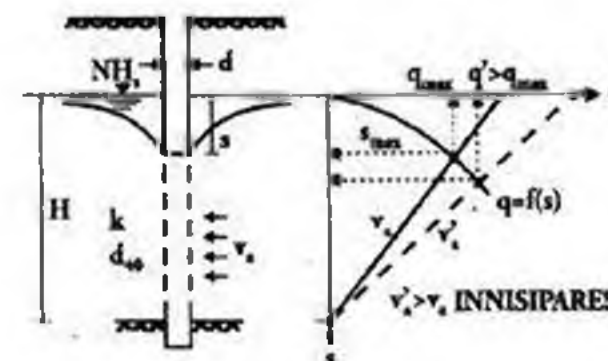


Figura 23. Consecințele depășirii debitului maxim

Î-24. Cum se alege tipul de material pentru coloana de filtru a puțului?

R-24. În funcție de oferta de coloane existente pe piață, figura 24.

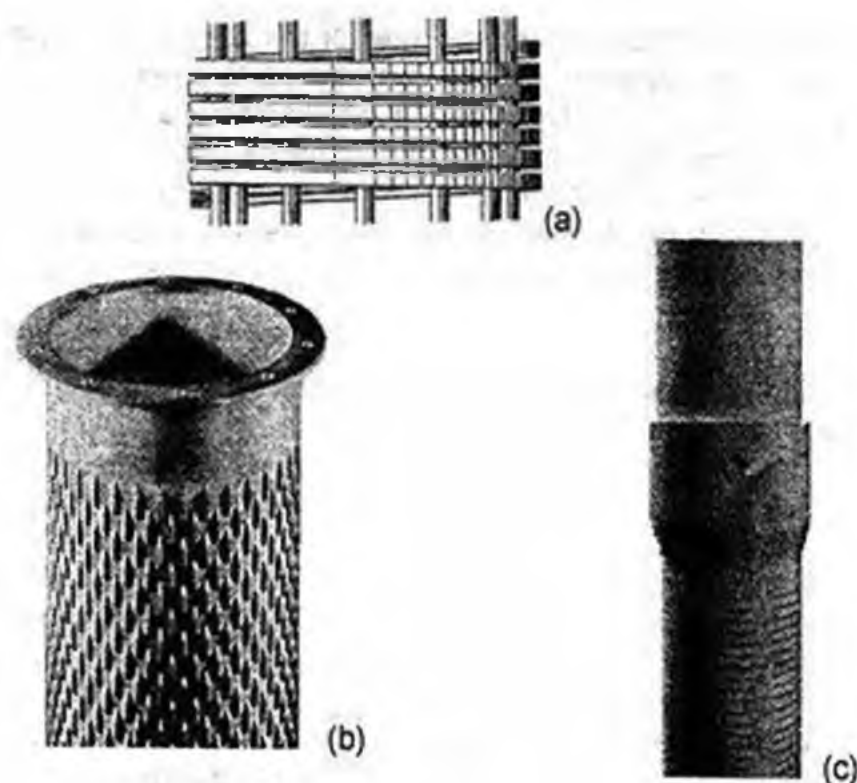


Figura 24. Exemple de coloane de filtru;
(a) tip Johnson (coș din bare INOX), (b) tip PUNTE/ NOLD- tablă ștanțată,
(c) din masă plastică-conductă și lăcuită.

- Se alege coloana care are rezistență mecanică bună pentru adâncimea de pozare (se va ține seama și de o eventuală solicitare în caz de cutremur);
- Se alege o coloană care are materialul protejat din materialul constituent contra coroziunii nu prin protecție ulterioară (protecție de suprafață);
- Se alege coloana care oferă un procent de goluri mai mare (peste 10-15%) în scopul reducerii pierderii de sarcină la trecerea apei prin perete (o înălțime de izvorăre cât mai mică);
- În concordanță cu o eventuală re tehnologizare ulterioară (se intuiește că în timp coloana trebuie înlocuită);
- Dimensiunea coloanei (diametrul) să permită instalarea ușoară a sistemului de captare a apei din puț (diametrul pompei plus 100 mm este dimensiunea minimă a diametrului coloanei când pompa este amplasată în dreptul acesteia).

I-25. Dacă puțul nu trebuie echipat cu o pompă care poate da un debit mai mare decât debitul maxim?

R-25. Pompa va avea un motor mai mare care va putea consuma mai multă energie decât trebuie.

Cum puțul nu trebuie să dea mai multă apă decât debitul maxim rezultă că trebuie făcută o reglare prin închiderea vanei de refulare; aceasta înseamnă un randament mai slab și un consum mai mare de energie.

Există riscul ca din greșală debitul să fie mai mare; asigurarea valorii corecte prin reglarea vanei este o operațiune laborioasă și nu se poate face decât la o bună echipare cu echipamente de măsurat (contor/debitmetru, sondă de nivel).

Extragerea unui debit mai mare conduce în timp la deteriorarea pompei și la posibile modificări în strat.

I-26. Cum se pozitionează pompa în puț?

R-26.

- La minimum un metru sub nivelul minim hidrodinamic al apei; când acesta nu este cunoscut se poate adopta o adâncime de 4-6m sub nivelul minim al apei la debitul rezultat din pomparea de probă; poziția este importantă deoarece trebuie comandată lungimea șnurului de alimentare cu energie electrică;
- Nu în zona de colectare a apei (coloanei de filtru) și dacă nu se poate altfel în zona incipientă a decantorului, figura 26: vor fi luate măsuri pentru creșterea lungimii decantorului. Se asigură astfel folosirea integrală a puțului.

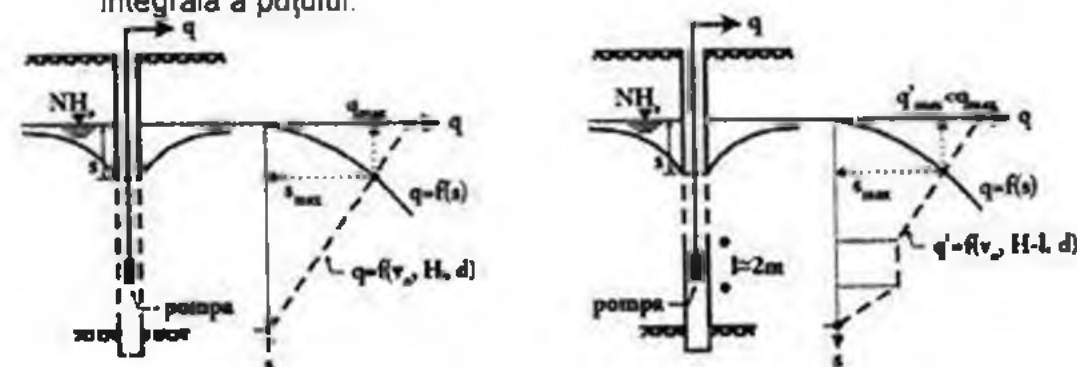


Figura 26. Amplasarea pompei în coloana de filtru și în decantor

I-27. Cum se poate optimiza distanța dintre puțuri?

R-27. În general când se fac cercetările pe teren în vederea determinării caracteristicilor statelor acvifere se lucrează cu foraje independente sau cu stații de lucru (3 foraje grupate din care numai unul este pompat). Atunci când se realizează captarea puțurile nu lucrează independent ci în ansamblu și este normal ca între ele să existe o interinfluență, figura 27.

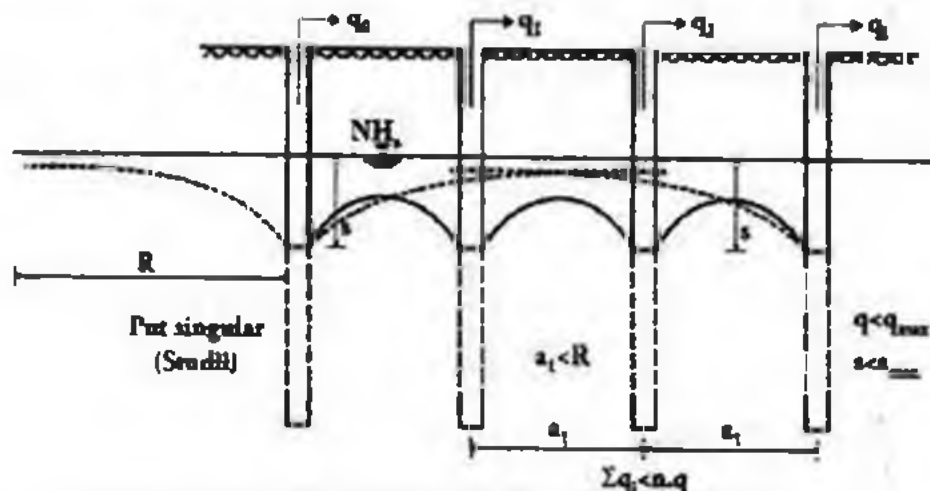


Figura 27. Schema de determinare a distanței dintre puțuri

Ca să nu existe influențe între puțuri ar trebui ca distanța dintre acestea să fie mai mare decât raza de influență R , la rândul ei influențată de mărimea debitului. Aceasta ar duce la o lungime foarte mare a captării. Pentru rezolvarea problemei se poate calcula debitul fiecărui puț din șirul de puțuri și recalcula debitul total. Pentru diferența de debit total

$(n \cdot q_{max})/1.2 - \sum q_i = \Delta Q$ vor fi construite puțuri noi $n' = \frac{\Delta Q}{q_{max}}$. În total captarea va avea $n+n'$ puțuri.

Dacă se adoptă diferite distanțe între puțuri (care poate să nu fie egală în lungul frontului de captare) se poate face o optimizare a acestei valori prin minimizarea costurilor de execuție și exploatare, figura 27-1.

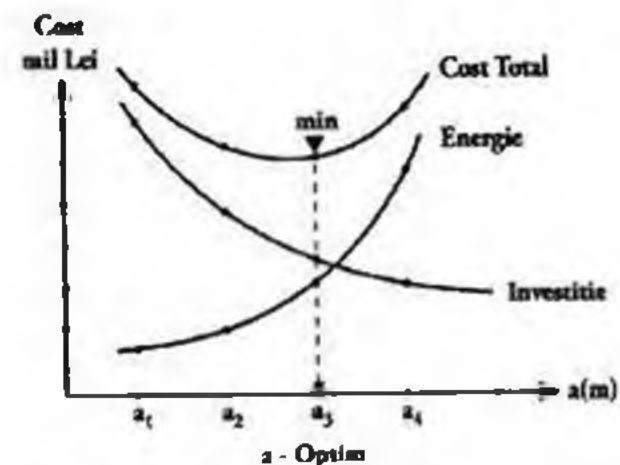


Figura 27-1. Curba costurilor totale de operare

I-28. Cum se stabilește soluția de transport a apei captate din puțuri?

R-28. De regulă captările se echează cu pompe submersibile. Numai unele captări vechi mai au sisteme de sifonare a apei din puțuri. Cum aceste sisteme sunt mai puțin performante vor trebui reabilitate și echipate și ele cu pompe submersibile [11,15]. În cadrul acestei operațiuni trebuie analizate comparativ variantele următoare:

- Apa este captată cu ajutorul pompelor și înmagazinată într-un rezervor tampon în zona captării de unde este repompată în mod clasic la rezervoarele localității;
- Apa captată este pompată direct în rezervoarele localității, figura 28.

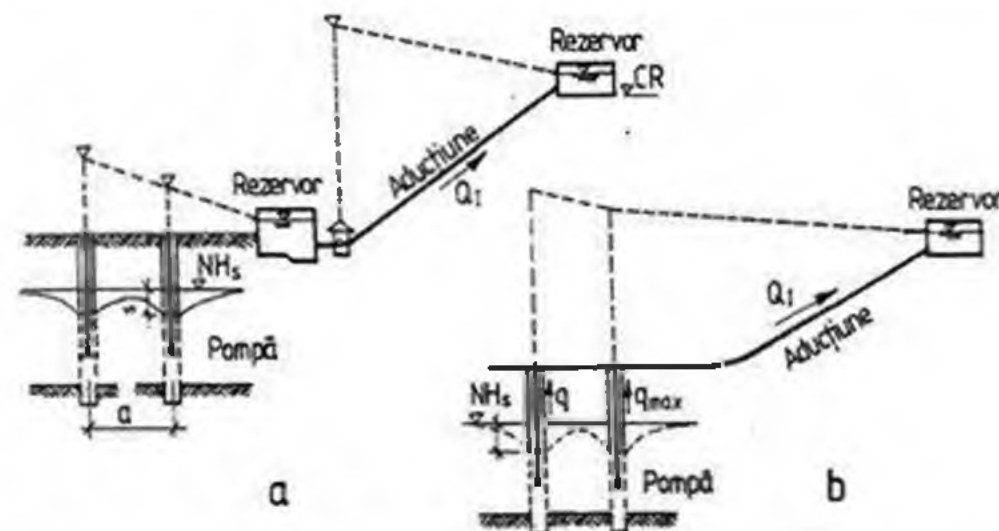


Figura 28. Soluții pentru transportul apei colectate în puțuri: (a) cu rezervor tampon și repompare (b) cu pompă directă în rezervorul orașului.

Colectarea apei în zona puțurilor(a) are avantajul alegerii mai ușoare a pompelor, sunt mai mici deoarece înălțimea de pompare este mică iar pompele pot fi mai uniforme ca tip.

Pomparea directă la rezervorul orașului conduce la pompe mai mari cu o instalație mai greu de controlat.

Legătura dintre puțuri și aducțiune se poate face prin legare liniară, mai puțin sigură dacă se produce o avarie pe aducțiune (vezi pct. 2) sau printr-o legare mai elaborată, vezi figura 28-1.

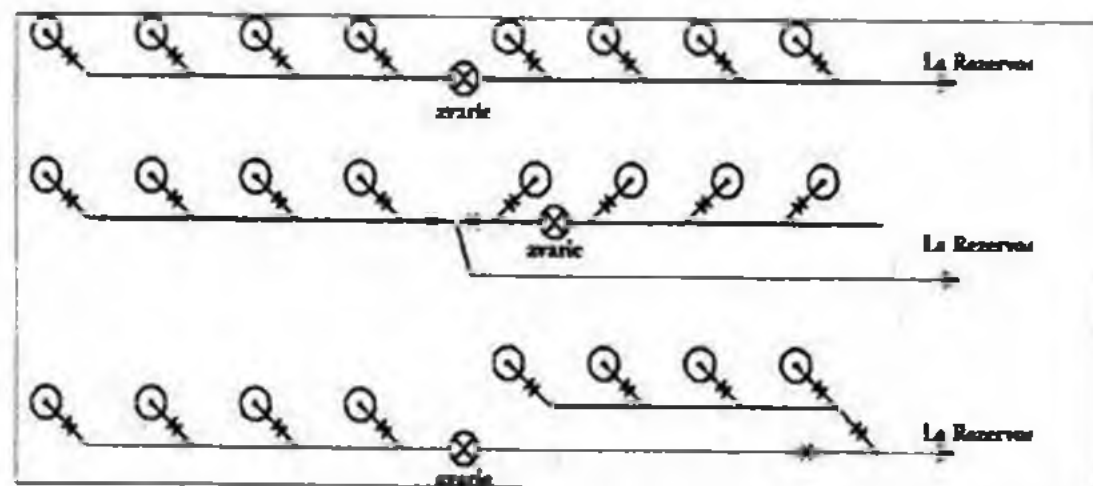


Figura 28-1. Scheme de legare a puțurilor captării

I-29. Se poate realiza o captare din apă subterană dacă debitul cerut de localitate este mai mare decât debitul posibil al captării?

R-29. Răspunsul general este "NU" dar poate fi și nuanțat:

- Dacă apa este de bună calitate și poziția captării este favorabilă captarea trebuie făcută; diferența de cantitate de apă trebuie asigurată din altă sursă;
- Dacă se realizează o executare în etape a alimentării cu apă o captare în etapa de început din apă subterană poate fi o soluție favorabilă;
- Se poate întâmpla ca pe ansamblu o captare unică, ce asigură tot debitul cerut de apă, să fie mai favorabilă decât un sistem de alimentare cu apă cu două captări și atunci trebuie analizată și siguranța reală de funcționare; două captări vor fi totdeauna mai sigure în funcționare decât una singură;

- Se poate întâmpla ca sursa alternativă să aibă indicatori economici mai favorabili dar tratarea apei să se facă destul de greu iar siguranța contra unei poluări accidentale să fie mare; trebuie analizat; o tratare avansată a apei poate conduce la o apă care este potabilă dar nu mai are calitatea de apă naturală- sanogenă; nu trebuie uitat că aparținem unei anumite calități de apă- apă din regiunea unde ne-am născut.

I-30. Când se poate amplasa o captare cu puțuri într-o zonă inundabilă?

R-30. De regulă captarea NU se așează într-o zonă inundabilă.

Se poate accepta o asemenea situație când:

- Captarea este de mică importanță;
- Captarea este realizată în strate de adâncime de cel puțin 100 m acoperire a stratului acvifer;
- Inundațiile se produc relativ rar și nu sunt de durată;
- Se poate asigura o alimentare sigură cu energie la pompe;
- Se poate asigura accesul la puțuri;
- Calitatea apei de inundație nu este în afara normelor de calitate acceptate pentru sursa de apă de suprafață posibilă de captat;
- Localitatea mai are o altă sursă de apă astfel încât se poate rezista fara apa de la acea sursă (în cazuri extreme);
- Situația este acceptată de organele sanitare.

I-31. Cum se stabilește valoarea vitezelor pe conductele de legătură dintre puțuri?

R-31. Se aplică regula generală: la debite mici vor fi diametre mici iar la diametre mari valorile vitezelor vor fi mai mari; diametre sub 100 mm viteze de maximum 0,8 m/s; diametre mai mari de 100 mm viteze mai mari în limita valorilor vitezei economice (0,8-1,2 m/s).

În mod concret ar trebui făcut un calcul tehnico-economic între variante.

I-32. Când se poate capta o succesiune de orizonturi acvifere prin aceeași coloană de puț?

R-32.

- Când stratele de apă au calitatea apei acceptabilă și granulozitatea stratelor comparabilă (se poate accepta aceeași viteză admisibilă).
- Când este de fapt un singur strat acvifer dar formal acesta are o coloană litologică fracționată de strate nepermeabile, figura 32.

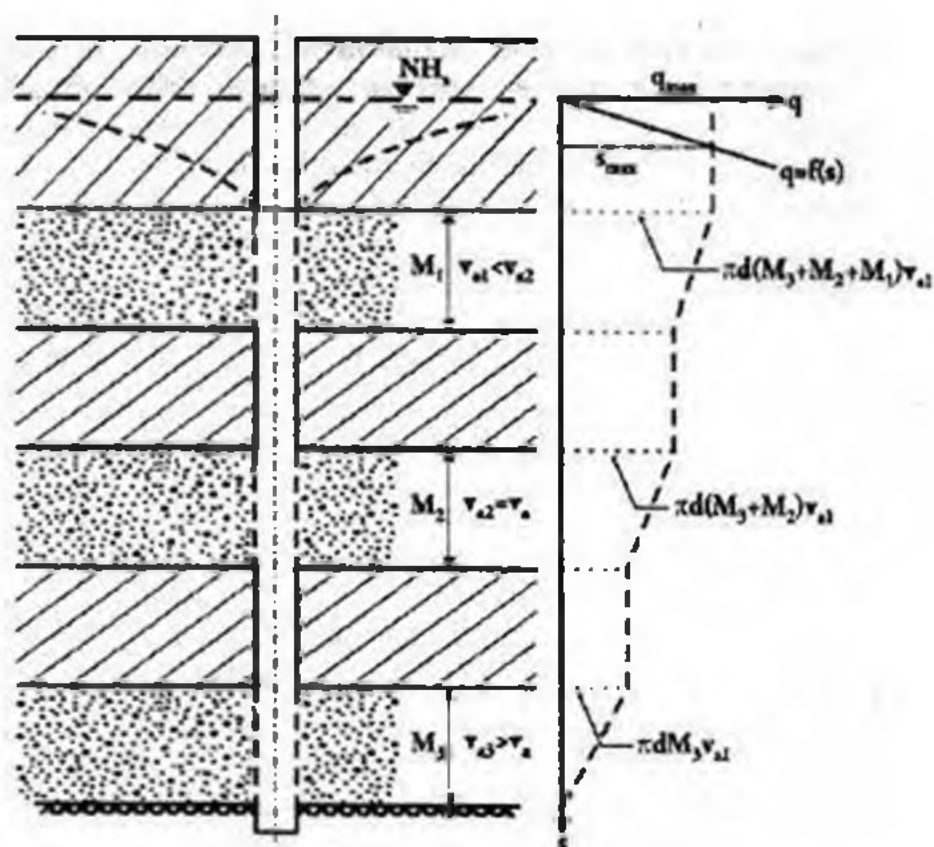


Figura 32. Schema de captare a unui strat cu orizonturi multiple

- Când separarea unuia dintre strate este complicată și nesigură; mai bine sunt luate măsuri preventive în direcția defavorabilă.

I-33. Când se poate accepta, în mod excepțional, ca puțurile să funcționeze în regim nestăbilar (cu întreruperi dese-zilnice)?

R-33.

- Când stratul este foarte bogat dar se exploatează la debite mult mai mici decât debitul maxim;
- Când la punerea în funcțiune se demonstrează că la debite variabile nu se antrenează nisip în puț;
- Provizoriu când din motive bine justificate nu se poate crește capacitatea rezervoarelor de compesare a consumului;
- Când situația este întâlnită în cazuri speciale (se pompează în afara perioadei de consum maxim de energie) în scopul obținerii de avantaje economice; o estimare bună a costului economiei este obligatorie;

- Când captarea este foarte mare și din motive "istorice" debitul necesar a fost redus drastic; în scopul protejării puțurilor acestea pot fi pompate prin rotație.
- În cazuri speciale când o poluare a stratului poate fi evitată;
- Când puțul este forat într-un strat de rocă fisurată;
- În niciun caz puțul nu va pompa apă direct în rețeaua de distribuție. Atunci și debitul și presiunea vor fi continuu variabile (variație orară). Riscul unei funcționări deficitare este ridicat.

I-34. Care sunt riscurile captării apei din strate suprapuse?

R-34. Prin strate suprapuse se înțelege că orizonturile de apă din zona puțului sunt distincte; nu este un strat care are fâșii intercalate de rocă impermeabilă. Riscul este că un orizont de apă poate avea apă mai proastă calitativ sau parametri hidrogeologici mai defavorabili (nisip fin care stabilește valoarea vitezei maxime de neînșisipare). Apa acelui strat afectează apa întregului puț.

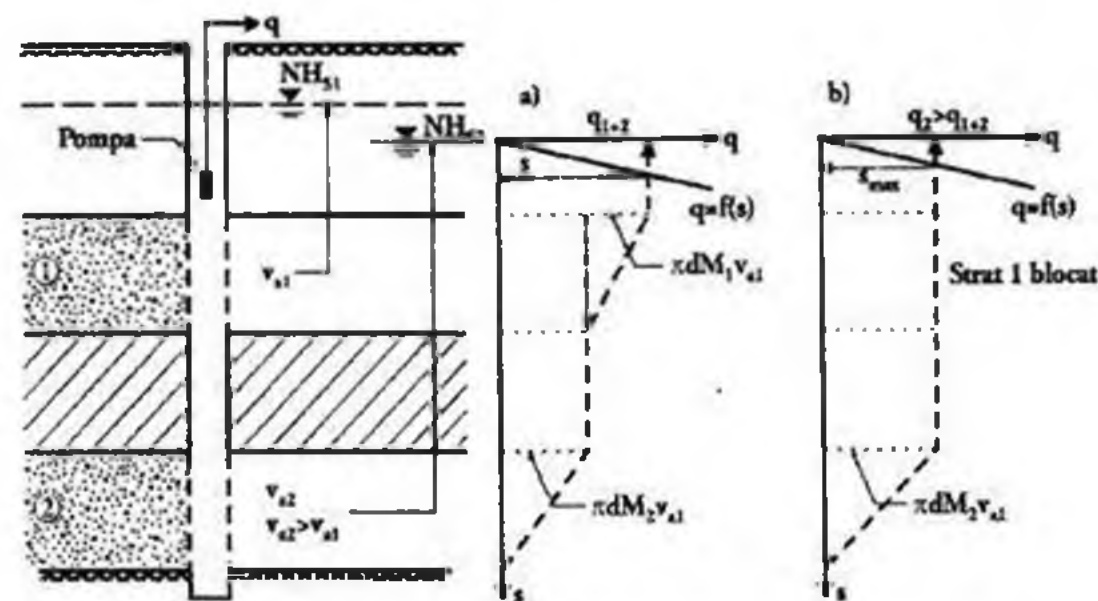


Figura 34. Soluții pentru captarea apei din strat cu orizonturi suprapuse dar cu caracteristici diferite:

- (a) captarea comună a celor două strate;
(b) captarea numai a stratului cel mai bun.

Presiunea unuia dintre strate poate fi diferită; în acest caz dacă este mai mică celelalte strate alimentează acest strat, reducând debitul puțului, iar dacă

este mai mare atunci acest strat alimentează pe celelalte efectul fiind același.

Stratul de deasupra poate cere o zonă de protecție sanitară mai mare decât se poate acorda; o renunțare la acest strat trebuie analizată (cu cât se reduce debitul puțului –cât se câștigă din recalcularea zonei de protecție).

Unul dintre strate poate fi vulnerabil la o poluare curentă sau accidentală; tratarea întregii cantități de apă poate fi scumpă.

I-35. Dece nu este recomandabilă echiparea puțului cu pompă cu ax orizontal?

R-35. Situația provine din perioada în care în țară nu se produceau pompe submersibile de capacitate adecvată și atunci când nivelul apei în strat era foarte sus(strat freatic- strat ascendent) s-a prevăzut pomparea cu pompe cu ax orizontal chiar dacă era necesară amorsarea acestora.

Astăzi există pompe performante cu ax vertical și care simplifică mult modul de funcționare.

Când nivelul apei în strat scade din cauză că puțurile funcționează este posibil ca o pompă care trebuie pusă în funcțiune să fie greu de amorsat (se procedează la umplerea conductei cu apă din colectorul comun și pornirea bruscă a pompei, procedeu complicat, realizat manual).

Este nevoie de o bună etanșare a puțului deoarece în caz de nefuncționare a pompei apa din strat poate intra în căminul puțului; cum pompa cu ax orizontal nu este protejată contra apei un accident este posibil.

Nu se poate monta echipamentul de supraveghere din cauza umezelii din cămin.

La un acces necontrolat în camin se pot produce accidente.

Schimbarea unei pompe este o operațiune mult mai complicată decât la o pompă submersibilă.

I-36. Când se pun în funcțiune puțurile de rezervă?

R-36.

- Când unul dintre puțurile aflate în funcțiune trebuie izolat pentru o intervenție;

- Când se demonstrează ca puțurile de rezervă (care pot asigura 20% din debitul de apă) nu sunt necesare iar ținerea lor în funcțiune nu este rațională;
- Când punerea în funcțiune este rapidă (nu trebuie deznisipare prealabilă);
- În cazuri speciale când este nevoie de apă în mod suplimentar (incendiu mare care a consumat rezerva și nu s-a rezolvat problema etc);
- Când nivelul apei în stratul freatic a scăzut sub limita acceptată de siguranță și necesarul de apă este crescut;
- Accidental când pierderea de apă din rețea este mare și nu se poate acoperi debitul necesar numai cu puțurile normate (caz anormal).

I-37. Când se procedează la deznisiparea puțului?

R-37.

- Când în apa pompată/ captată se detectează nisip;
- Când în jurul puțului se constată denivelări ale terenului natural; lăsarea pământului este datorată înlocuirii volumului de nisip pompat în timp;
- Când se reduce debitul puțului ca urmare a deteriorării pompei; se verifică și starea pompei;
- Periodic la termenul normat pentru inspecția puțului;
- Înainte de începerea deznisipării se face o inspecție cu camera de luat vederi pentru a verifica starea coloanei de filtru; dacă aceasta este ruptă nu se procedează la deznisipare decât după o analiză completă a stării puțului.

I-38. Când se face deznisiparea cu pompa în poziție fixă și când folosind packerul?

R-38.

- Deznisiparea cu poziție fixă a pompei (sorbului) se aplică atunci când debitul puțului scade dar denivelarea nu se mărește mult; înseamnă că puțul se află într-un strat acvifer bun și cu granule mari ale acviferului;
- Când nisipul acumulat se află numai în piesa de fund-decantorului puțului; sorbul se amplasează în dreptul piesei de fund;
- Poziția fixă se poate aplica atunci când debitul puțului este redus iar stratul este sub presiune;
- Când stratul este mare și deci și debitul puțului este mare nu se poate face deznisiparea în poziție fixă deoarece debitul pompat este prea mare (de regulă debitul folosit la deznisipare este de ordinul $1,2-1,5 \times Q_{pu\tau}$);

- Când în succesiunea de strate permeabile se află și "fâșii" subțiri de nisip fin acestea vor fi ocolite la deznisipare; pomparea cu debit total poate duce la antrenarea nisipului fin și periclită starea generală a puțului;
- Deznisiparea se face cu o pompă specială cu aer comprimat, pompă Mamuth.

I-39. De ce este nevoie de foraje de observație în zona captării?

R-39. Stratele acvifere sunt destul de complicat alcătuite și de cele mai multe ori nu pot fi cunoscute foarte bine din faza studiilor hidrogeologice.

În exploatare trebuie urmărit riscul de poluare accidentală știut fiind faptul că în timp suprafețele de teren din vecinătate pot căpăta destinații mult diferite de cele existente în momentul realizării captării; drept urmare modelul stratului trebuie îmbunătățit și exploatat continuu; pot să apară modificări climatice importante în zona captării. În acest fel se poate verifica eficiența zonelor de protecție sanitară și adopta măsuri adecvate.

În timp și stratul acvifer îmbătrânește; curgerea apei se face forțat sub influența captării, calitatea apei infiltrate se poate deteriora, construcțiile de captare îmbătrânesc; o reanalizare periodică a modului de curgere a apei în zona captării este necesară. Forajele de observație permit completarea unora dintre valorile lipsă la unii parametri în momentul inițial.

În momentul realizării studiilor se presupune de regulă că mișcarea apei în strat este permanentă și dimensionarea se face în această ipoteză; în realitate curgerea apei în strat este lent variabilă și ca atare în timp se poate ajunge la o mediere a valorilor care aproximează curgerea permanentă.

I-40. Când se poate practica soluția îmbogățirii artificiale a stratului acvifer?

R-40. Când studiile hidrogeologice inițiale au supraestimat capacitatea stratului și captarea nu asigură debitul cerut / scontat;

- Când din comparația dintre cele două soluții (îmbogățirea stratului și extinderea captării sau adoptarea altei surse) soluția cu îmbogățire este mai favorabilă;
- Când apa adusă pe amplasament este de bună calitate și suprafața afectată din zona de protecție sanitară este favorabilă;

- Când se demonstrează că prin creșterea nivelului apei subterane captarea poate asigura un debit mai mare;
- Când există o rocă granulară, cu un mare volum de goluri în care se poate crea un strat acvifer bun, figura 40.

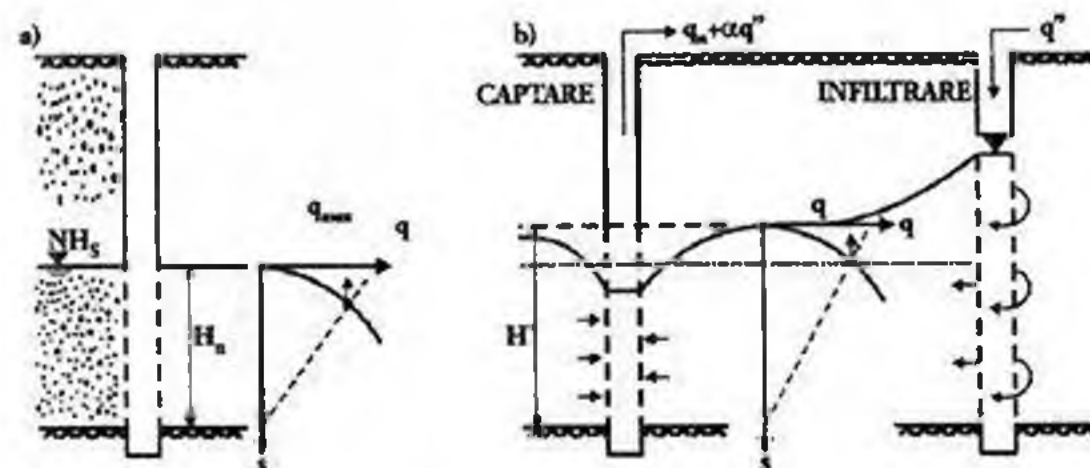


Figura 40. Schema îmbogățirii stratului prin puțuri forate.
(a) înainte de îmbogățire, (b) după îmbogățirea stratului acvifer

- Când se poate lărgi zona de protecție sanitară în concordanță cu noile condiții de funcționare;
- Când realizarea unei rezerve de apă subterană este favorabilă pentru perioade de secetă, de suplimentare în caz de poluare la altă sursă etc.

I-41. În realitate puțul are o rezervă de exploatare nedeclarată?

R-41. Puțul are o rezervă de debit în timpul exploatării; aceasta provine din modul de calcul și ar trebui păstrată pentru a compensa eventuale neuniformități ale stratului sau unele erori în determinarea caracteristicilor stratului.

Atunci când se calculează debitul maxim al puțului se lucrează cu diametrul coloanei de filtru; condiția de viteză de nefinisipare se pune la marginea coloanei de filtru ($q = \pi \cdot (H-s) \cdot d \cdot v_f$).

În momentul execuției din motive de siguranță în lansarea coloanei de filtru și pentru a avea o coloană de filtru cu fante mai mari, se realizează o coroană de pietriș în jurul coloanei de filtru. Coroana de pietriș este realizată din material cu granulație mare (3-7mm) și are minimum 5 cm grosime; această coroană are practic rezistență zero la trecerea apei și în mod realist ea

funcționează ca și cum diametrul coloanei de filtru este egal cu diametrul forajului; aceasta înseamnă că practic puțul are o coloană cu un diametru cu cca. 10 cm mai mare decât diametrul real al coloanei.

Mărirea reală a diametrului se poate vedea în mărimea denivelării la pomparea de probă (denivelarea este mai mică). Vor fi diferențe (uneori mari) între curba de pompare din perioada de studii și curba de pompare din perioada de pompare după definitivarea puțului, figura 40.

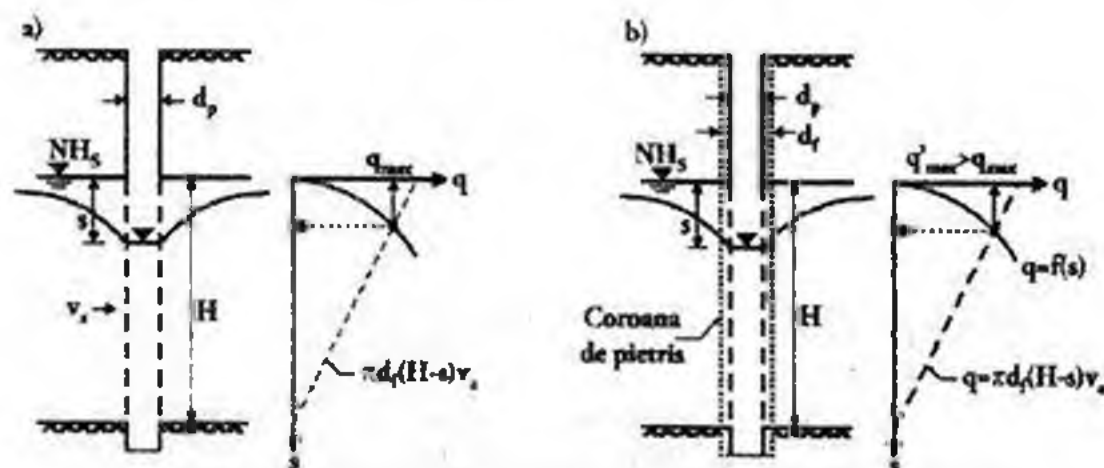


Figura 41. Influența coroanei de pietriș asupra debitului puțului

A2.2 Captarea apei cu ajutorul drenului

Î-42. Când se poate prevedea o captare cu dren?

R-42.

- Când stratul acvifer are o grosime mică (2-4m) și când prevederea de puțuri ar conduce la o înălțime prea mică de apă la intrarea în elementul de captare. Creșterea suprafeței de intrare a apei se asigură prin prevederea unei construcții orizontale, permeabile;
- Când stratul de bază este la o adâncime mai mică de 7-8m;
- Când stratul acvifer este realizat din material permeabil cu coeficient Darcy mare (peste 50 m/zi);
- Când se poate realiza protecția sanitară a captării conform normelor în vigoare (HG 930/2005); zona de protecție este mare deoarece permeabilitatea este mare (panta poate fi mare și deci și viteza de curgere); stratul este un strat freatic, cu nivel liber;
- Când se poate realiza o lucrare de bună calitate, săpături adânci în apă subterană.

Î-43. Care sunt elementele componente ale unui dren de captare a apei?

R-43.

- Elementul efectiv de captare a apei, drenul propriu zis: în dren apa curge gravitațional cu nivel liber;
- Filtrul invers așezat în cel puțin două straturi în lungul drenului;
- Cămine de vizitare la fiecare schimbare de direcție, diametru sau la 50m; fiecare cămin de vizitare are un mic depozit (50cm) sub radier pentru colectarea nisipului;
- Puțul colector, element constructiv aflat în aval sau la jumătatea drenului, în care se colectează apa din dren și de unde poate fi pompată la utilizator; dimensiunea puțului se determină funcție de spațiul necesar pentru amplasarea pompelor (preferabil submersibile) și volumul de apă necesar pentru funcționarea automată a pompelor; în cazuri speciale se poate prevedea și clorarea apei;
- Zona de protecție sanitară vizibilă prin gardul care limitează perimetrul de regim sever și bornele care marchează limita perimetrului de restricție, figura 43.

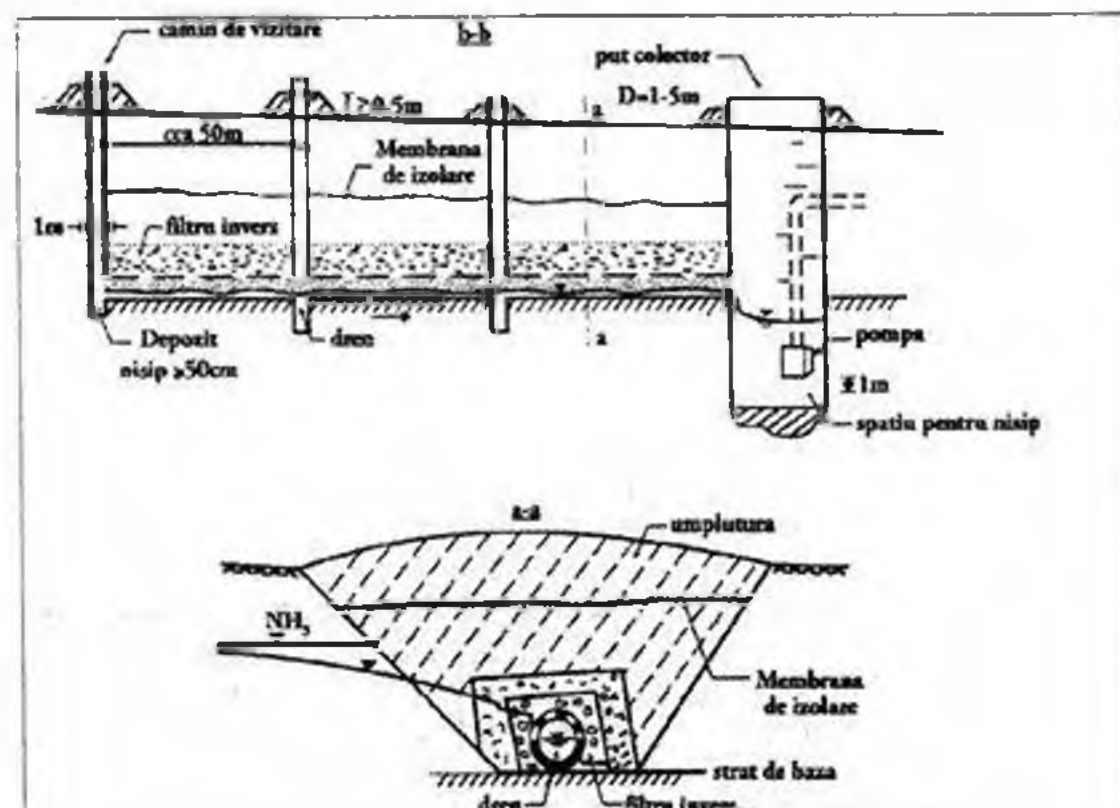


Figura 43. Elementele componente ale captării cu dren

- Foraje de observație așezate în profile transversale pe linia drenului.

I-43. Dacă lungimea drenului corespunde lungimii frontului de captare unde este coeficientul de siguranță?

R-43. Lungimea drenului rezultă din raportul dintre debitul necesar și debitul unitar al stratului (produsul $H \cdot K \cdot i$); dacă alimentarea drenului se face prin ambele părți atunci lungimea va avea $\frac{1}{2}$ din valoarea menționată.

La capetele drenului stratul de apă subterană (cu grosimea H) va fi denivelat până la înălțimea apei în dren (cca. 0,5m); această denivelare colectează debitul de apă și din afara limitei fizice a drenului (este ca și cum drenul ar avea o jumătate de puț la fiecare extremitate); acest spor de debit constituie rezerva captării.

I-45. Dece totdeauna este rațional ca apa să curgă cu nivel liber în dren?

R-45. Colectarea apei se va face uniform pe fiecare metru din lungimea drenului dacă vor fi respectate condițiile limită ale liniilor de curent: (1) apa curge normal pe linia drenului și (2) condițiile de capăt sunt identice (în strat apa are cota H iar în dren cota dată de $\frac{1}{2}$ din diametrul drenului);

- Colectarea apei cu nivel înecat în dren ar face ca să nu se colecteze același debit uniform deci drenul să nu fie exploatat la capacitatea maximă;
- În timpul funcționării când din motive de exploatare debitul este mai mic decât debitul de dimensionare se poate întâmpla ca drenul să funcționeze înecat; nu se întâmplă nimic grav în exploatare dacă această fluctuație a debitului nu este foarte frecventă (se poate ajunge la destabilizarea filtrului invers dacă acesta nu a fost realizat foarte robust).

I-46. Cum se alege linia axei drenului pe teren?

R-46. În mare linia drenului este normală pe direcția generală de curgere naturală a apei în strat.

Pe teren linia drenului poate fi poligonală pentru respectarea a două condiții:

- Drenul să fie așezat pe stratul de bază;
- Panta longitudinală a drenului să fie de cel puțin 3-5‰ sau mai mult astfel încât să rezulte un diametru mai mic; panta maximă va permite curgerea apei cu o viteză de cel mult 3-4m/s;
- Dacă terenul (stratul de bază) are variații mari de pantă se va verifica faptul că la schimbarea din pantă mare în pantă mică să nu

se producă salt hidraulic; acesta poate produce obturarea secțiunii drenului și reducerea debitului total captat.

I-47. Care este cel mai simplu mod de alcătuire a unui filtru invers?

R-47. Filtrul invers este o construcție artificială constând dintr-o serie de straturi succesive de material granular așezate astfel încât (dacă apa curge dinspre stratul cu granule mai mici spre cel cu granule mai mari) granulele unui strat să nu treacă printre granulele stratului vecin; este soluția obligatorie pentru împiedicarea spălării materialului unui strat care poate fi antrenat de apă; orice barbacană într-un perete/zid în spatele căruia se poate afla apă trebuie prevăzut cu un asemenea filtru invers.

O alcătuire simplă se face astfel:

- Se cunoaște dimensiunea golului (orificiului) din construcția care trebuie protejată; în cazul drenului din beton un orificiu are dimensiunea de cca. 1,0 cm;
- Se așează primul strat, gros de minimum 10 cm, cu granule care să nu treacă prin golurile drenului, de exemplu sortul 7-16 mm;
- Se așează al doilea strat cu granule de 4 ori mai mici, sortul 3-7mm, gros de 10 cm;
- Se așează stratul următor cu granule de 4 ori mai mici, deci sortul 1-3 mm și se continuă până când granulele stratului acvifer sunt în limita 4-7 ori mai mici decât ultimul strat de material al filtrului invers;
- În cazul unor nisipuri foarte fine se poate recurge ca ultim strat la o membrană tip geotextil cu care se înfășoară filtrul invers; dacă apa are însă dizolvate substanțe care pot precipita la trecerea din starea neaerată din strat la starea aerată din dren nu se prevede membrana; acesta trebuie curățată periodic (cu jet de apă și echipamente speciale) sau manual – în care caz secțiunea trebuie să fie vizibilă- sau hidraulic cu jet de apă.

I-48. Ce este înălțimea de izvorâre?

R-48. Înălțimea de izvorâre este înălțimea minimă a unui strat de apă care este drenat total cu ajutorul unei lucrări adecvate (o sapătură deschisă cu taluz vertical de exemplu); nivelul apei va coborî astfel încât să rămână o secțiune prin care apa să poată curge sub gradientul real (depinde de granulozitatea stratului acvifer și de granulozitatea stratului în care curge), figura 48.

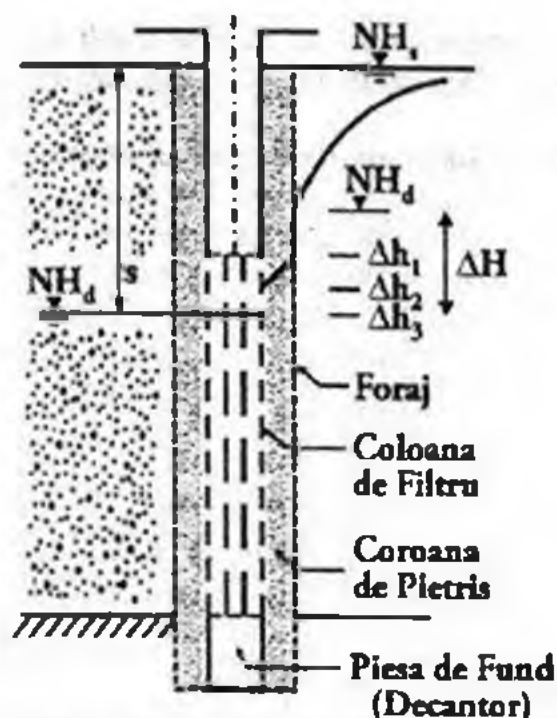


Figura 48. Înălțimea de izvorâre la peretele puțului, drenului.

Din această cauză nivelul apei în strat lângă peretele exterior al puțului, de exemplu, este mai ridicat decât nivelul apei din coloana puțului (nivel vizibil) cu valoarea înălțimii de izvorâre.

La dren nivelul apei din filtrul invers este mai mare decât $\frac{1}{2}$ din diametrul tubului.

I-49. Unde este rațional să fie amplasat puțul colector?

R-49. La un dren scurt (2-300m) puțul colector poate fi amplasat în secțiunea aval a drenului.

La un dren mare puțul colector poate fi amplasat: (1) aval dacă panta terenului este mare, secțiunea tuburilor nu este exagerată iar apa va fi transportată în direcția aval a drenului; (2) la mijloc dacă panta terenului este mică; se obține un tub cu diametrul mai mic. În cazuri speciale pot fi prevăzute și două puțuri colectoare.

I-50. Se poate poza un dren într-o zonă inundabilă?

R-50.

- Numai dacă se captează apă pentru folosire în scopuri industriale;

- În niciun caz pentru apa potabilă, chiar dacă apa captată va fi tratată ulterior; inundarea se poate face cu apă murdară cu impurificatori care nu pot fi tratați în mod curent și apa furnizată nu va fi conformă cerințelor;
- Nu se poate asigura zona de protecție sanitară deci nu se poate realiza drenul;
- Ar trebui îndiguită o zonă în jurul drenului cel puțin egală cu mărimea distanței de protecție sanitară spre râu ($D = (20 \text{ zile}) \cdot k \cdot 0,01$); 0,01 este valoarea maxim acceptată pentru panta hidrolică de infiltrație dinspre râu; în cazul unor durate mai scurte de viitură se poate face un calcul de mișcare nepermanentă pentru a verifica la ce distanță se poate infiltra apă prin mal și dig pe durata estimată a viiturii.

I-51. Cum se verifică funcționarea corectă a drenului?

R-51. Se verifică valoarea debitului și se compară cu valoarea rezultată / acceptată la punerea în funcțiune.

- Dacă debitul este mai mic înseamnă că : (1) nivelul apei în strat este mai mic- se verifică nivelul apei în forajele de observație; (2) drenul este blocat undeva pe traseu- se verifică nivelul apei în cămin începând cu cel aval; când nivelul apei în unul dintre cămine este ridicat înseamnă că drenul este blocat (rupt, înnisipat etc) pe tronsonul aval; (3) s-a produs o deplasare a tuburilor astfel încât apa nu mai poate curge normal (se verifică nivelul apei în cămine);
- Apa captată are nisip; filtrul invers a fost deteriorat și trebuie refăcut; se iau probe de apă din cămine începând cu cel din aval; în primul cămin amonte în care apa nu mai are nisip se stabilește tronsonul avariat; se reface filtrul invers;
- Calitatea apei drenului s-a deteriorat; (1) stratul a fost contaminat și se caută sursa verificând apa din forajele de observație amonte; (2) contaminarea este parțială- se începe verificarea calității apei din caminul cel mai departat de puțul colector; se continuă până la descoperirea sursei; în cazul drenurilor importante se poate face o simulare asupra murdării stratului și pot fi adoptate soluții. La un dren de mari dimensiuni cercetarea poate fi făcută prin încercări în cămine care nu sunt succesive.

I-52. Când este rațională îmbogățirea stratului acvifer captat cu dren?

R-52.

- Când construcția realizată nu asigură debitul scontat din cauză că parametrii hidrogeologici nu au fost bine apreciați;
- Stratul acvifer este bun dar alimentarea lui cu apă este deficitară;
- Calitatea apei captate poate fi îmbunătățită prin amestec cu apă din altă sursă;
- Stratul acvifer poate fi folosit ca un stoc natural de apă înmagazinată în vederea asigurării unor debite de vârf cu totul neobișnuite (ani secetoși succesivi);
- Când se poate asigura o zonă de protecție sanitară adecvată ($D = H.K.i$); H crește deci va trebui să crească și D .

I-53. Cum se dimensionează pompele necesare în puțul colector?

R-53.

- La debitul maxim necesar pentru alimentarea cu apă a localității.
- La debitul maxim ce poate fi asigurat de dren;
- Pentru cota minimă a apei în dren;
- Cu debit variabil dacă fluctuația valorilor debitelor cerute este mare. Atenție la comportarea drenului-filtrului invers;
- Va exista cel puțin o pompă de rezervă;
- Este de preferat adoptarea de pompe submersibile.

I-54. Ce se poate controla prin sistemul SCADA la un dren?

R-54.

- Debitul drenului; se poate monta un debitmetru pe conducta de refulare a stației de pompare și se poate urmări variația debitului;
- Calitatea apei; în cazul în care există necesitatea verificării unui parametru calitativ (risc de contaminare) se prevede traductorul respectiv în puțul colector, în cămine alese convenabil sau în forajele de observație;
- Nivelul apei în strat; prin cercetare pe teren se poate stabili ca în unul sau mai multe foraje de observație să se măsoare continuu nivelul apei; cunoscând nivelul apei se poate estima debitul drenului. Unul dintre parametrii importanți poate fi valoarea pH ului.

I-55. Cum se stabilește poziția captării izvorului?

R-55.

- La locul real de ieșire a izvorului din roca naturală;
- Acolo unde se poate asigura o zonă de protecție sanitară bună; suprafața de colectare a apei poate fi mare și este greu de stabilit locul unde apa intră în strat; cel mai bine este ca toată zona din care izvorul își poate asigura apa să fie protejată;
- Să nu se afle în zona inundabilă; legătura cu râul poate fi importantă și păstarea calității apei poate fi greu de controlat;
- Calitatea apei izvorului să fie compatibilă cu cerințele beneficiarului.

I-56. De ce se captează toată apa izvorului?

R-56. Trebuie captată toată apa izvorului din motive de precauție; apa care nu se captează și care curge prin zone naturale, poate drena în timp și o parte din apa captată reducând debitul izvorului; realizarea construcției izvorului se face cu un mijloc care poate asigura o rezistență hidraulică mai mică la curgere decât curgerea prin stratul natural și atunci apa alege linia de minimă rezistență (apa știe că energia este scumpă).

Separarea volumelor de apă se face în interiorul construcției de captare. Se poate ca în timp să se dorească apă mai multă și dacă aceasta există de ce să nu fie captată, mai ales că de cele mai multe ori apa izvorului este foarte bună calitativ. De aici rezultă și necesitatea unui calcul de eficiență: dacă variația debitului izvorului este foarte mare vor rezulta construcții mari pentru evacuarea excesului de apă prin preaplin; se recomandă că la un indice al izvorului ($i = \text{debit maxim} / \text{debit minim}$) peste valoarea 20 izvorul să nu fie captat; dacă poziția izvorului este bună (apă bună, cotă ridicată, loc accesibil) trebuie găsită o soluție pentru captarea izvorului.

Pentru stabilirea tipului de soluție trebuie ca izvorul să fie urmărit cel puțin 2-3 ani în ce privește calitatea apei și variația debitului iar prin informații locale să se deducă istoria variației valorii debitului.

I-57. Care sunt restricțiile minime la realizarea lucrărilor de captarea izvorului?

R-57. Respectarea regulii fundamentale că izvorul se captează la locul real de ieșire, figura 57.

Va fi asigurată o execuție în consecință:

- Se sapă cu mijloace manuale sau ușor mecanizate pentru a nu produce vibrații care să conducă la fisuri noi în strat, fisuri care pot drena apa stratului pe alte cai;
- Se păstrează cota naturală de apariție a izvorului; în felul acesta nu se modifică modul de curgere în strat și deci șansa ca izvorul "să dispară" devine mai mică;
- Vor fi adoptate materiale de lucru care să nu modifice calitatea apei din strat;
- În cazul în care apa are caracteristici speciale se adoptă o soluție adecvată (apă cu CO_2 , materiale rezistente la agresiune; apă cu Fe – construcția va avea spațiu pentru curățire periodică etc);
- Când izvorul este de tip ascendent se va adopta o asemenea dimensiune pentru captare încât să nu se producă zone slabe care să dreneze izvorul în viitor;

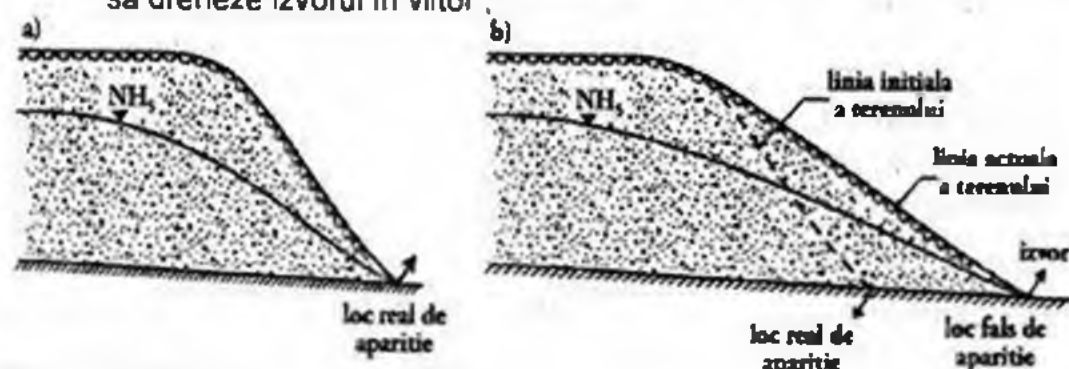


Figura 57. Determinarea poziției reale de apariție a izvorului

- Izvorul va avea un șanț de gardă care să îl protejeze de aflusul apei de șiroire de pe versant;
- Izvorul nu va fi realizat în apropierea unor activități care prin natura lor ar putea influența stabilitatea rocii interioare (cariere unde se lucrează cu exploziv, drumuri cu trafic foarte intens etc).

Î-58. Care sunt elementele componente ale unei captări de izvor?

R-58. Construcția propriu zisă a izvorului (etanșă, cu ventilație și ușă de acces) care poate fi compusă din:

- Camera de intrare a apei cu rol de uniformizare a debitului și deznisipare (poate lipsi la izvoarele care apar din roca stâncoasă); are conductă pentru evacuarea nisipului;
- Camera deversorului prin care se separă debitul captat de debitul în exces.

- Camera de încărcare în aducțiune, camera în care se montează sorbul prin care apa intră în aducțiune; are și conductă de golire;
- Camera vanelor în care sunt montate toate vanele care asigură funcționarea corectă a lucrării;
- Șanțul de gardă amonte pentru protejarea contra apelor de șiroire; debuseul șanțului va fi sigur și preferabil comun cu albia prin care se evacuează excesul de apă;
- Gardul de protecție sanitară așezat cât mai generos;
- Albia de evacuare a apei corectată și stabilizată pe zona de protecție; este de preferat realizarea unui mic bazin din care să se poată adăpa viețuitoarele din zonă (apa izvorului a fost luată fără voia lor);
- Spațiul din limita perimetrului de regim sever amenajat astfel încât să poată fi menținut în stare de curățenie bună;
- La captările importante un racord la linia de transport a energiei electrice, când este necesară pomparea apei.

Î-59. De ce trebuie bine protejată captarea de izvor?

R-59.

- Captarea este de regulă o construcție izolată și de multe ori accesibilă deoarece a fost cunoscută de localnici și chiar folosită în sistem liber.
- Suprafața de pe care se colectează apa poate fi foarte extinsă.
- Accesul necontrolat se poate solda cu deteriorarea calității apei, voită sau accidentală, sau cu deteriorarea lucrărilor de construcție.
- Dacă apa evacuată în exces prin preaplinul izvorului este importantă va exista tentația de preluare a acesteia din lucrarea de captare ca "fiind mai curată".
- Fiind o lucrare mică și relativ izolată nu poate fi păzită permanent.

A2.4. Captarea apei din surse de suprafață

Î-60. Când se adoptă captarea apei din sursă de suprafață?

R-60.

- Când este cea mai apropiată sursă de apă;
- Când debitul solicitat de beneficiar este foarte mare, peste $1 \text{ m}^3/\text{s}$;
- Când se captează apa în vederea folosirii în aplicații industriale;
- Când există un amplasament favorabil: debitul minim pe rau mai mare decât debitul cerut, posibilitatea de amplasare a captării; posibilitatea de asigurare a zonei de protecție sanitară etc;

- Când amenajarea prizei nu produce efecte secundare costisitoare: inundații, lipsa apei în aval pentru alți consumatori, lipsirea apei pentru vietuitorii de pe albie (debitul de servitute);
- Când riscul captării unei ape neconforme (NTPA 013) în anumite perioade este redus;
- Când captarea se înscrie în Planul General de folosire rațională al apei Bazinului Hidrografic.

I-61. Care este poziția relativă a captării față de utilizator?

R-61.

- Amonte de utilizator pentru a avea o cotă mai mare și deci se poate economisi energie de pompare; dacă transportul poate fi realizat gravitațional este perfect;
- Pe malul localității pentru a evita traversarea cursului de apă, lucrare complicată și scumpă;
- Într-o poziție stabilă a albiei; nu necesită lucrări de protecție a albiei sau de evitare a inundațiilor;
- Pe un amplasament ușor accesibil; trebuie supravegheată captarea dar și stația de tratare care de regulă se amplasează lângă captare;
- Nu în avalul imediat al evacuării apei uzate epurate de la o importantă localitate/industrială; riscul unei poluări accidentale este relativ mare;
- Nu în imediata confluență cu unui curs de apă important care poate avea apă neconformă în anumite perioade;
- Într-o poziție de mal concav pentru a asigura apropierea apei de mal în mod natural.

I-62. Care sunt restricțiile la captarea în curent liber pe un râu?

R-62.

- Când debitul necesar este mai mic decât debitul minim pe râu la asigurarea de calcul cerută pentru localitatea respectivă (de regulă peste 90-95%)
- Când în secțiunea respectivă debitul este sau va fi asigurat prin lucrări de regularizare a debitului (lacuri de acumulare în amonte)
- Când prin preluarea debitului necesar se mai asigură și debitul minim de salubritate în secțiunea respectivă.
- Când în orice situație se asigură calitatea apei conform cerințelor NTPA 013, categoriile A1, A2, A3, dacă se va produce apă potabilă.

I-63. Când se realizează captări cu lucrări de derivație?

R-63.

- Când debitul natural minim pe râu este mai mare decât debitul maxim cerut de viitorul beneficiar.
- Când după prelevarea debitului în orice situație se asigură debitul minim de servitute.
- Când înălțimea apei în albie nu asigură posibilitatea de extragere naturală a apei din albie (albie lată și nivel mic de apă).
- Când prin construcția de ridicare a nivelului apei nu sunt necesare lucrări mari de protecție contra inundațiilor.
- Când nu este afectată viața biologică naturală sau când pot fi realizate lucrări secundare adecvate pentru păstrarea vieții acvatice naturale pe râu (scară de pești etc).
- Când o captare în secțiunea respectivă nu este foarte costisitoare față de mărimea debitului captat.

I-64. Cum se amplasează o priză în curent liber?

R-64.

- Totdeauna pe un amplasament pe malul concav; apa ajunge în mod natural lângă mal, fapt care reduce construcția unor lucrări de acces în albie;
- În amplasament unde lucrările auxiliare de stabilizare a curgerii nu sunt importante;
- În amplasament protejat natural contra acumulării de plutitori mari, gheață etc;
- Pe mal neinundabil și stabil;
- Lângă un drum existent; se reduc construcțiile pentru realizarea accesului.
- Când albia permite realizarea de batardouri pentru construcția sau intervenția la lucrări.

I-65. Când se realizează o captare a apei din râu cu amenajarea unui lac de acumulare (regularizarea debitului)?

R-65.

- Când debitul minim pe râu este mai mic decât debitul captării;
- Când stocul mediu de apă al bazinului hidrografic asigură debitul solicitat în secțiunea de amplasare a prizei;
- Când în amonte se poate realiza un lac de acumulare de volum corespunzător;

- Când prin realizarea lacului nu se produc modificări esențiale în valea respectivă (tăieri masive de pădure, strămutări de localități etc);
- Când pot fi asociate cel puțin 3 avantaje favorabile prin amenajarea lacului: asigurarea cu apă, reducerea riscului de inundație pe tot bazinul, producerea de energie electrică;
- În afară de aceste avantaje se mai poate asigura: creșterea gradului de folosire pentru agrement a văii, amenajarea piscicolă a lacului, apă pentru irigații etc;
- Soluția trebuie să rezulte dintr-un calcul economic.

Î-66. Care sunt condițiile generale de dimensionare și verificare a lucrărilor realizate în albie?

R-66.

- Lucrarea în ansamblu sau anumite părți care lucrează distinct se verifică la plutare în toate fazele de execuție și exploatare;
- Lucrarea trebuie să reziste la solicitările pământului și acțiunea dinamică a apei în toate ipotezele de funcționare;
- Radierul construcției să fie amplasat sub adâncimea de afuiere dacă nu sunt realizate lucrări speciale de legătură cu roca de bază;
- Lucrările de impermeabilizare trebuie să asigure stabilitatea în timp contra afuienilor, sufoziei etc;
- Toate lucrările la care rezultă o cădere de apă vor avea disipator de energie dimensionat corespunzător. Atenție la estimarea debitelor maxime deversate la pragurile/ barajele deversoare; subevaluarea conduce la afuieri aval și deteriorarea în final a întregii amenajări;
- Toate lucrările cu efect de rupere a continuității curentului de apă, praguri, vor avea scară de pești;
- Lucrările vor fi coordonate cu alte lucrări realizate pe râu;
- Amplasamentul să permită scurgerea plutitorilor și a sloiurilor de gheață în perioada de iarnă sau viitură.

A3. Transportul Apei Prin Aducțiuni

/10,18,20,24/

Î-67. Care sunt elementele constructive componente ale unei aducțiuni?
R-67.

- Conducta de transport a apei, figura 67;

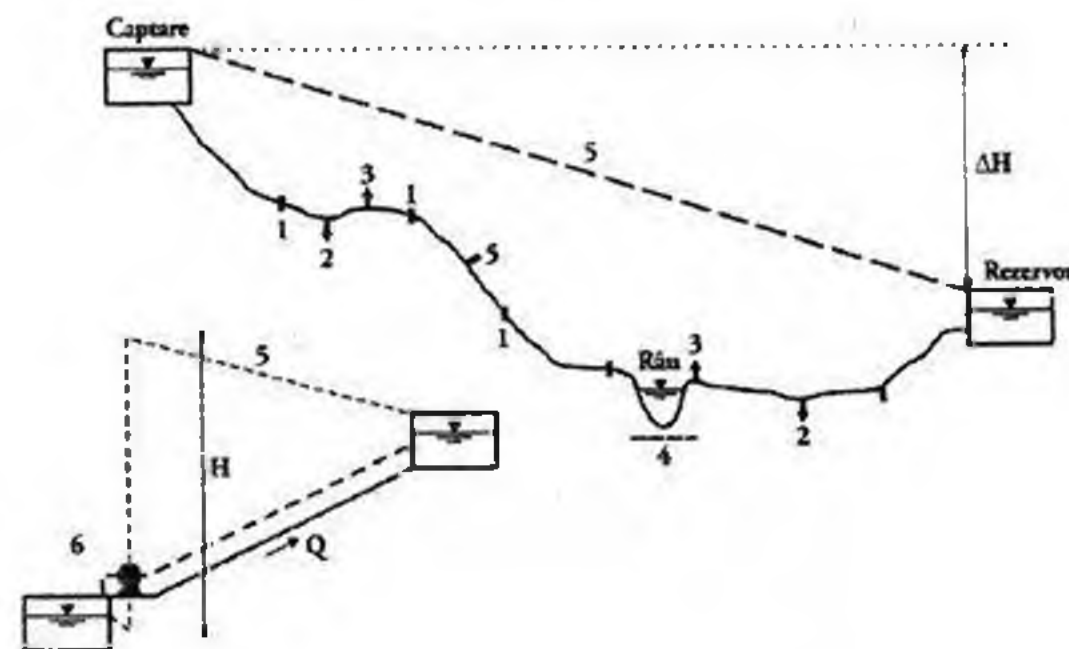


Figura 67. Elementele componente ale unei aducțiuni;
(1) cămin de vană de linie, (2) cămin de golire, (3) cămin de aerisire,
(4) subtraversare râu, (5) conductă de transport

- Cămine: de vană de linie, de golire, de ventil, pentru așezarea echipamentelor de măsurat, etc;
- Masive: de reazem- de ancoraj- la toate coturile în care forța de smulgere nu este preluată de conductă, masivele de probă;
- Construcții de subtraversare a căilor importante de comunicație DN, CF.
- Construcții pentru traversarea (subtraversarea- supratraversarea) cursurilor de apă sau a depresiunilor mari;
- Construcții de tip "piesă de vizitare" la conductă, prin care să se poată introduce periodic camera de luat vederi în vederea inspecției stării conductei;
- Stații de pompare;

- Echipamente de control a funcționării (debit, presiune, pierdere de apă, calitate apă);
- Centrale hidroelectrice.

I-68. Dece aducțiunile închise (tip conductă)?

R-68. Debitele transportate pentru alimentarea cu apă a localităților sunt debite mici, maximum 2-3 m³/s; în acest caz elementul de transport este o conductă care este mai ușor de realizat (se montează în pământ tuburi prefabricate) și de protejat (sunt îngropate).

Apa transportată poate avea calitatea de apă potabilă și această calitate trebuie păstrată până la robinetul utilizatorului; transportul în construcții deschise înrăutățește această calitate fără posibilitatea de corectare a unora dintre caracteristicile de calitate.

Chiar dacă se transportă apă brută (înainte de tratare) calitatea apei trebuie protejată deoarece numărul treptelor și intensitatea tratării trebuie să fie minime- apa trebuie să își păstreze caracterul de apă sanogenă.

De multe ori apa curge sub presiune din cauza denivelărilor terenului și a lungimii mari a aducțiunii; transportul nu se poate realiza decât în conducte rezistente la presiune.

Traseul lung poate face să apară și alți "amatori de apă"; controlarea debitului de apă transportată se poate asigura ușor dacă apa este într-o conductă îngropată în pământ.

Transportul apei în construcții deschise/ canale are dezavantajul că pe lângă riscul de murdărire a apei trebuie protejat contra fenomenelor de iarnă; înghețul și viscolul pot scoate din funcțiune canalul cu producerea de pagube prin inundațiile posibile.

I-69. Care sunt criteriile după care se alege traseul aducțiunii?

R-69.

- Traseul aducțiunii să fie cât mai scurt deoarece:
 - asigură o pantă hidraulică maximă deci un diametru minim al aducțiunii,
 - asigură o lungime minimă deci un cost de investiție mai redus,
 - o lungime minimă înseamnă un control mai ușor al traseului.

- Traseul aducțiunii să fie așezat numai pe teren cu destinație publică; orice altă destinație conduce la neclarități în viitoarea funcționare și la imposibilitatea efectuării de intervenții pentru control și reparații;
- Sa se poate realiza zona de protecție sanitară; HG 930/2005 prevede că în lateralul conductei de apă potabilă o fâșie de teren de 10 m va constitui zona de protecție sanitară; în practică asigurarea acesteia poate fi cea mai complicată problemă;
- Traseul nu va avea porțiuni de teren cu instabilitate mare (teren care lunecă, teren sensibil la înmuiere etc); deplasarea solului, mai ales după aducerea apei în sol, va conduce la ruperea (demutarea) conductei iar reparațiile pot fi complicate și costisitoare;
- Traseul conductei nu trebuie să solicite construcții auxiliare importante și complicate (subtraversări de cursuri de apă, căi de comunicație importante etc) deoarece crește costul de investiție;
- Traseul conductei trebuie să fie în apropierea unei căi de comunicație pentru a permite o execuție ușoară și mai ales o intervenție rapidă în caz de avarie;
- Traseul să solicite cât mai puține trepte de pompare deoarece energia electrică este scumpă iar siguranța funcționării stațiilor de pompare poate fi greu soluționată;
- Traseul va evita zonele care pot cere presiuni mari de funcționare; acestea cer materiale scumpe pentru conducte.

I-70. Cum se decide dacă soluția tehnologică este cu curgere gravitațională sau cu pompare?

R-70.

- Toate variantele posibile sunt detaliate până la nivelul la care se poate face o comparație corectă între valorile cheltuielilor de exploatare (cel puțin energia necesară și valoarea de investiție); varianta cu cea mai bună performanță se adoptă;
- Dacă sunt variante cu performanțe egale se preferă varianta care nu necesită pompare în schema;
- Dacă o variantă poate asigura transportul la presiune mai mică acesta este de preferat;
- Mare atenție trebuie dată la compararea variantelor: transport gravitațional printr-o conductă cu diametru mare sau transport cu pompare printr-o conductă cu diametru mai mic (atenție la viteza economică), figura 70:

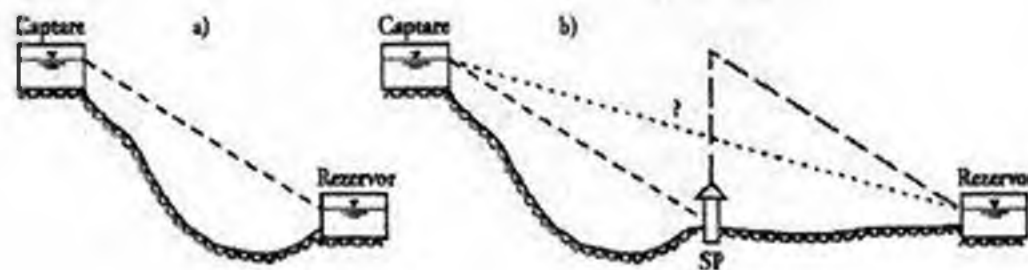


Figura 70. Scheme de aducțiuni gravitaționale;
(a) fără pompare, (b) posibil cu pompare

- Dacă rezultă valori apropiate între o conductă cu două fire dar cu diametru mai mic și o conductă cu un fir dar cu diametru mai mare se preferă conducta cu două fire (se poate realiza în etape, dacă se prevăd bretele este mai sigură în funcțiune, rezistă mai bine la suprapresiuni);
- Numărul de trepte de pompare pe traseul aducțiunii să fie cât mai mic; dacă însă la un număr mic de trepte de pompare rezultă presiuni mari în conductă se va vedea ce soluție poate ocoli un asemenea dezavantaj (o presiune mare = conductă din material bun, deci scump, avarii mai numeroase, armături mai scumpe etc).

Î-71. Dece soluția cu transport gravitațional este de preferat?

R-71.

- Se poate transporta apa fără consum de energie electrică deci costul de operare este mai mic;
- Funcționarea hidraulică este mai uniformă deoarece lipsește stația de pompare care poate produce de multe ori șocuri hidraulice;
- Siguranța în funcționare poate fi mai mare deoarece lipsește pomparea apei, pompare care se face cu energie; siguranța sursei poate fi mică sau costisitoare dacă rebuie să fie sigură (a doua sursă de energie).

Î-72. Când este preferabilă o soluție de aducțiune regională?

R-72.

- Se folosește rațional o sursă bună de apă;
- Se asigură apa printr-o singură captare, controlabilă;

- Se folosește rațional terenul de amplasare a conductei;
- Tratarea apei se face într-o singură stație fapt care poate fi mai favorabil;
- Mai multe localități pot beneficia de un serviciu la tarife mai mici.

Î-73. Când se poate amplasa aerian o conductă de aducțiune a apei (pe reazeme deasupra terenului)?

R-73.

- Când solul în care se amplasează este stâncos și realizarea săpăturii este dificilă;
- Când conducta are dimensiuni relativ mari; diametrul conductei este peste 500mm;
- Când se poate procura un material rezistent al cărei tuburi pot prelua și eforturile din solicitarea dată de greutatea proprie, greutatea apei și gheții de deasupra și solicitările din variația de temperatură (posibil - 30°C iarnă și +60°C vară);
- Nu împiedică circulația în zonă (se amplasează în afara căilor de circulație).
- Poate fi asigurată circulația continuă a apei în conductă altfel apa poate îngheța la o întrerupere a curgerii de peste 4-6 ore;
- De regulă este o conductă funcționând gravitațional;
- Nu se poate realiza zona de protecție sanitară (conducta fiind aeriană protecția sanitară este mai ușoară).

Î-74. Dece materialul conductei trebuie să aibă o durată mare de viață (peste 50 ani, preferabil 100 ani)?

R-74. De regulă conducta se realizează cu un singur fir, ca atare orice întrerupere în funcționare îl afectează pe consumatorul de apă. Creșterea siguranței în funcționare se poate face prin realizarea a două conducte în paralel (ca funcționare tehnologică) sau prin creșterea rezervei de avarie din rezervorul de compensare.

Deteriorarea masivă a materialului conductei conduce la remedieri repetate sau înlocuirea unor tronsoane mari de conductă. Durata de realizare a acestor operațiuni înseamnă timp de întrerupere a alimentării cu apă; chiar și în sistemul "relining" – căptușirea conductei în interior tot consumă un timp apreciabil.

Când trebuie refăcută aducțiunea de regulă se realizează conducta nouă și apoi se dezafectează conducta existentă.

Este rațional că o eventuală soluție de reabilitare să fie gâncită de la început.

Î-75. Când este rațional ca o conductă funcționând prin pompare să lucreze în regim variabil, în tranșe distincte în timp?

R-75. Din motive "istorice" energia folosită la pomparea apei se plătește la două tarife: tariful normal și tariful din perioada de vârf de sarcină (de regulă 5-8 dimineața și 18-22 seara); cum diferența este mare- tariful în perioada de sarcină maximă este de circa trei ori mai mare- există și situația în care se încearcă pomparea apei numai în perioadele din afara varfului de sarcină electrică pentru a reduce costurile.

Funcționarea cu intermitențe presupune:

- Supradimensionarea stației de pompare; trebuie pompată și apa aferentă perioadei de întrerupere a pomparei;
- Trebuie mărit diametrul conductei deoarece debitul transportat este mai mare; calculul diametrului economic se face pentru perioada reală de funcționare.
- Trebuie mărită rezerva de compensare din rezervor deoarece regimul de alimentare nu mai este constant, cum se presupune de regulă;
- Măsurile de protecție contra loviturii de berbec trebuie să fie mult mai bine controlate;
- La captare din apa subterană și/sau stația de tratare trebuie asigurat volum de compensare adecvat deoarece aceste obiecte funcționează cu debit constant;
- Trebuie demonstrat că în aceste condiții soluția este mai rațională;
- Conducta trebuie să fie menținută plină cu apă deoarece dacă este o conductă lungă umplerea și golirea poate dura mult și se pierde multa apă; atenție la conducta aeriană –să nu înghețe apa.

Î-76. Dacă traversarea căilor de comunicație se face totdeauna pe sub calea de transport (drum, CF)?

R-76.

- Trecerea peste calea de transport trebuie să se facă respectând dimensiunile de gabarit; rezultă o construcție înaltă și greu de realizat.
- O avarie la conductă ar conduce la apariția apei pe carosabil; iarna acest lucru poate fi un dezastru;
- Realizarea reparațiilor se face în zona căii de transport deci cel puțin cu restricții de circulație;

- Dacă este o cale ferată electrificată o avarie poate fi catastrofală prin consecințe (linia de energie are 27000 V);
- Cele două conducte care urcă la partea orizontală lucrează ca doi stâlpi amplasați lângă cale de transport; un accident cu vehiculele ce circulă poate afecta și conducta.

Î-77. Care sunt condițiile obligatorii pentru realizarea subtraversării unei căi importante de circulație (DN, CF)?

R-77.

- Lucrarea se face pe baza unui proiect care se întocmește de către beneficiarul căii de transport sau sub conducerea lui sau cu aprobarea lui;
- Conducta de transport a apei se amplasează într-o conductă de protecție (traversare tub în tub); în caz de apariție a unei avarii apa pierdută se va drena la unul dintre capetele tubului de protecție de unde va fi îndepărtată, fara umezirea patului căii;
- Conducta de apă se prevede cu vană amonte de subtraversare dacă este în pantă sau cu vane la ambele capete dacă este în depresiune; unul dintre căminele de capăt va avea vană de golire;
- Traversarea va fi astfel realizată încât fiecare utilitate să poată funcționa independent de cealaltă; traficul nu va solicita conducta; intervenția la conductă se va face fără a afecta traficul;
- Distanța dintre căminul de capăt a traversării și marginea căii de transport se va alege astfel încât să nu fie afectate elementele de control a traficului iar eventualele accidente de pe cale să nu afecteze conducta (scurgeri de materiale agresive/toxice, explozii datorate încărcăturii transportate etc).

Î-78. Care sunt condițiile fundamentale de dimensionare a unui masiv de reazem/ ancoraj?

R-78.

- Masivul de reazem se prevede ori de câte ori se produce o modificare a diametrului sau a direcției la o conductă : forța dată de apă trebuie transferată unui reazem exterior care în final este pământul care înconjoară conducta; la conductele îmbinate cu mufă/manșon prevedea masivelor este obligatorie; datorită faptului că sunt construcții importante (forțele care intră în joc pot fi mari - zeci de tone), o dimensionare corectă este necesară. La conductele cu îmbinare sudată trebuie verificat dacă forța poate fi luată de conducta.

- În cazul unui cot (schimbare de direcție), la o conductă îmbinată cu mufă (la care etanșeitatea este dată de poziția fixă a îmbinării), figura 78, forța care poate să apară este:

$$R = 2 \sin\left(\frac{\alpha}{2}\right) p \frac{A}{2}$$

- Această forță este predată pământului prin rezemare directă și prin frecarea dezvoltată în momentul deplasării; pentru echilibru trebuie ca împingerea apei (R) să fie cel mult egală cu împingerea pasivă a pământului, P_0 ;

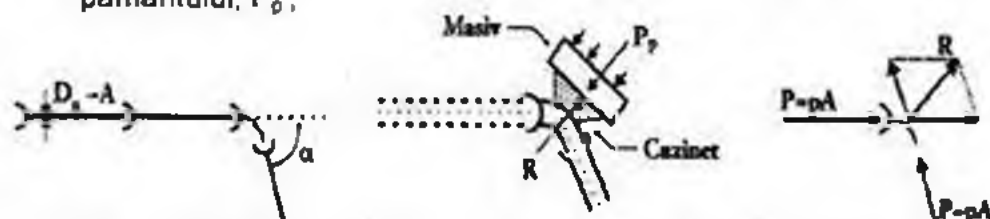


Figura 78. Schema de dimensionare a unui masiv de ancoraj

- Pentru preluarea fără deformări mari a acestei forțe rezultă că presiunea unitară pe pământ nu trebuie să depășească $1,0 \text{ daN/cm}^2$; pentru aceasta masivul trebuie realizat direct în pământ viu; ca atare tehnologia corectă de execuție este următoarea: (1) se fixează poziția masivului, (2) se sapă groapa de poziționare, (3) se toarnă betonul masivului, direct în pământ (4) se realizează conducta inclusiv cotul necesar, (5) se realizează un cuzinet din beton care să asigure rezemarea cotului pe masivul de reazem; cuzinetul realizat va îmbrăca toată partea curbă a cotului pentru a se evita încovoierea în peretele conductei;
- Forța de frecare dintre masiv și pământ poate fi considerată ca un factor de siguranță (coeficientul de frecare între beton și pământ poate fi apreciat la 0,2-0,3).

Î-79. Care sunt elementele obligatorii la instalația hidraulică a unui cămin de vană de linie?

R-79.

- Construcția din beton care adăpostește instalațiile subterane; accesul în cămin se face printr-un capac așezat deasupra pământului cca. 0,5 m și închis etanș contra vandalizării;
- Vana de linie care poate opri apa sau regla debitul de apă în conductă.
- Teu cu vană de golire pe tronsonul amonte vanei; servește pentru golirea tronsonului de conductă amonte (atenție la îngheț);

- Teu cu vană de aerisire pentru asigurarea evacuării aerului din tronsonul aval în momentul în care acesta se golește (vana fiind închisă);
- Dispozitiv (flanșă oarbă pe teu convenabil) prin care să se poată face inspecția preventivă a construcției cu echipamente TV;
- Echipamente de măsurat (traductoare și mijloc de transmitere) pentru înregistrarea parametrilor de lucru (presiune, calitate apă etc).

Î-80. Care este principalul necaz pe care îl introduce ventilul de aerisire la funcționarea aducțiunii?

R-80.

- Ventilul de aerisire este o armatură care așezată în secțiunea de cotă maximă asigură evacuarea automată a aerului din conductă și permite intrarea aerului la golirea curentă a apei; montajul lui se face ca în figura 80.

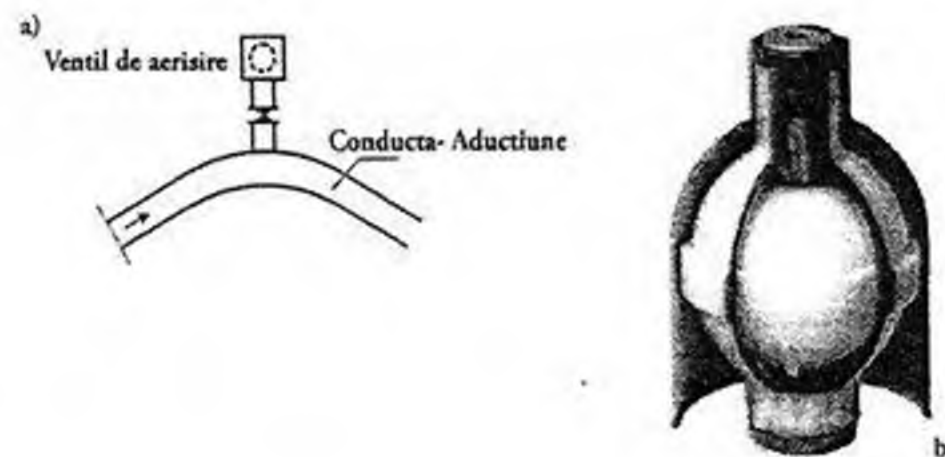


Figura 80. Ventil de aerisire;

(a) montaj vana de aerisire, (b) vederea unui ventil de aerisire

- Când există echilibru, ventilul este închis și apa conținută în spațiul dintre ventil și conductă nu circulă- deci poate îngheța; este deci esențial ca ventilul să fie protejat contra înghețului.
- Dacă îngheață și se produce o golire necontrolată conducta poate fi avariata (colaps deoarece se produce brusc vacuum în conductă, sau aspirarea garniturilor din îmbinări, deci neetanșeitate).

I-81. Când și unde se prevede bretea de legătură?

R-81.

- Atunci când aducțiunea este realizată din două conducte paralele; legătura dintre ele permite asigurarea unui debit mai mare ($q > Q/2$) atunci când una dintre conducte este scoasă din funcțiune;
- Bretelele se așează în poziții favorabile, de regulă la 3-5 km între ele;
- Pentru o ușoară legătură fiecare bretea are 5 vane, figura 81, nu neapărat așezate în același câmin.

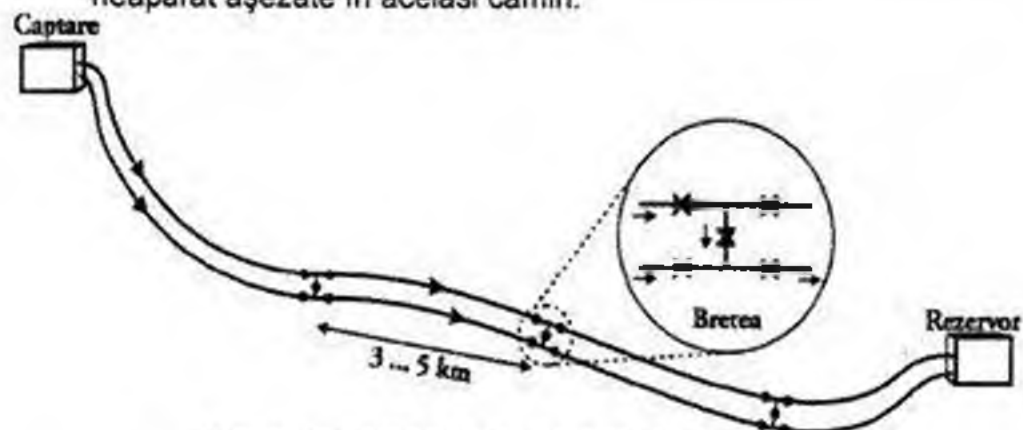


Figura 81. Amplasarea bretelei pe aducțiune

I-82. Cum se stabilește presiunea de încercare a unei conducte?

R-82.

- Presiunea de încercare a conductei, la proba de presiune, specifică tronșoanelor de execuție, se alege dintre următoarele valori, conform SR EN 805/99:
- Presiunea de funcționare normală pentru situația de regim la care se adaugă un coeficient de siguranță;
- Presiunea maximă dată produsă la funcționarea nepermanentă, lovitură de berbec;
- Presiunea de referință a conductei (PN) atunci când se intuiește că în viitor conducta va funcționa și în alte condiții;
- Presiunea de încercare este aceeași și pentru armături (vane etc) și pentru construcțiile auxiliare (masive etc).
- Se face și verificarea conductei la o presiune de -0,8 bari.

I-83. Când se dimensionează o aducțiune la viteza economică?

R-83. Viteza economică reprezintă viteza cu care curge apa într-oconductă la care diametrul este egal cu diametrul economic.

Diametrul economic este diametrul de conductă pentru care suma cheltuielilor de investiție și exploatare pe aceeași durată este minimă.

Diametrul economic se obține în anumite condiții, astfel:

- la o conductă care funcționează gravitațional prima condiție este ca toată energia disponibilă (DH) să fie egală cu energia necesară pentru învingerea rezistenței hidraulice (h_r); dacă valoarea vitezei este sub 1,0 m/s se încearcă și variante în care apa este pompată, figura 83; se sumează cheltuielile de investiție și exploatare (durata funcționării-continuă= 8760 ore/an);

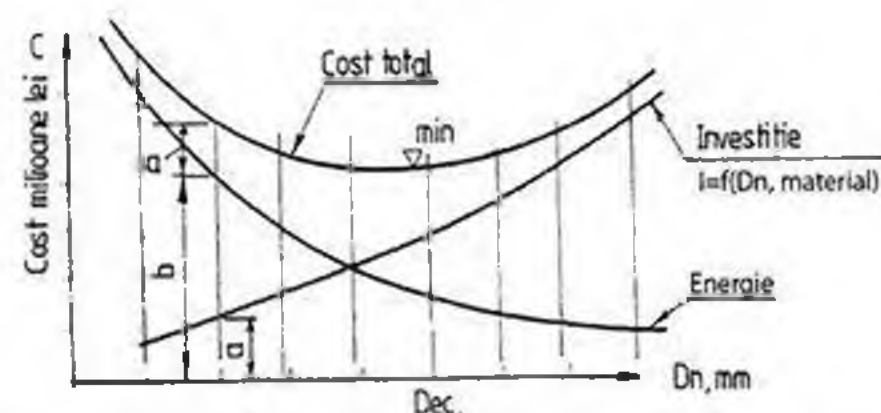


Figura 83. Determinare grafo analitică a diametrului economic

- dacă viteza depășește valoarea admisibilă pentru materialul conductei se alege diametrul pentru viteza limită și se introduc rezistențe hidraulice (vane normale sau speciale, diafragme etc);
- la o conductă cu funcționare continuă, prin pompare, viteza rezultă din folosirea diametrului economic al conductei la utilizarea integrală a timpului (8760 ore/an) sau la o altă perioadă ($T < 8760$ ore/an), pompare intermitentă; dacă la o conductă cu funcționarea continuă (8760 ore/an) și tariful de energie actual (cca. 0,40 lei/kWh) valoarea vitezei economice este de cca. 0,6-1,0 m/s (la diametre mici viteze mici); la conductele pentru spălarea filtrelor (unde durata de funcționare poate fi de ordinul 1,0- 3,0 ore/zi, sau 400-1000 ore/an), viteza poate ajunge la 2,5- 3,5 m/s.

Î-84. Cum se verifică buna funcționare a aducțiunii?

R-84.

- Valorile de control sunt valorile stabilite la etapa de punere în funcțiune când se verifică etanșeitatea conductei, capacitatea de transport la debitul proiectat și calitatea apei la ieșirea din conductă;
- Continuă, dacă este prevăzut debitmetru pe conductă, la intrarea în conductă și la plecarea din conductă (se poate face un bilanț al apei și deci deduce pierderea de apă) sau periodic se verifică valoarea debitului transportat și se trag concluziile necesare; capacitatea va fi analizată și funcție de nivelul apei din rezervor;
- Continuă sau periodic se monitorizează calitatea apei transportate; intervalele de prelevare a probelor sunt cele stabilite prin lege sau de către organele de sănătate publică;
- Continuă se va verifica poziția liniei piezometrice pe traseul conductei; compararea valorilor cu cele de bază permite stabilirea avariilor la conductă (un salt brusc de presiune se vede între două cămine), avariile la vanele de pe traseu, unde și în ce măsură, capacitatea de transport pe tronsoane; când sunt prevăzute treductoare bune se poate înregistra și variația presiunii în diferite secțiuni datorită modificării parametrilor de curgere (viteza apei);
- Cunoașterea condițiilor de transport se poate corela cu caracteristicile materialului conductei și pot fi trase concluzii practice importante.

Î-85. Care este rolul căminului/rezervorului de rupere a presiunii?

R-85. De multe ori, la aducțiunile lungi, diferența de cotă între capetele aducțiunii este foarte mare; presiunea de lucru însă este în limite mult mai mici, figura 85. Ce se întâmplă dacă undeva pe aducțiune se produce o avarie care trebuie remediată? Sunt două căi de acțiune: (1) se golește încet toată apa din aducțiune, operațiune care poate dura zile întregi și este întotdeauna riscantă din cauza unor manevre greșite; acest lucru este greu de acceptat dacă se dorește o funcționare continuă a apei în localitate (rezervorul nu are rezervă de avarie decât pentru circa o jumătate de zi); (2) se prevăd vane de linie la cca. 2-5 km și se scoate din funcțiune numai porțiunea avariată prin închiderea vanelor de la capetele tronsonului; în acest caz însă presiunea în conductă poate crește la valori mari valori care pot conduce la avarii mult mai grave; desigur că se poate prevedea o conductă care să țină la presiuni mai mari dar aceasta va costa mai mult.

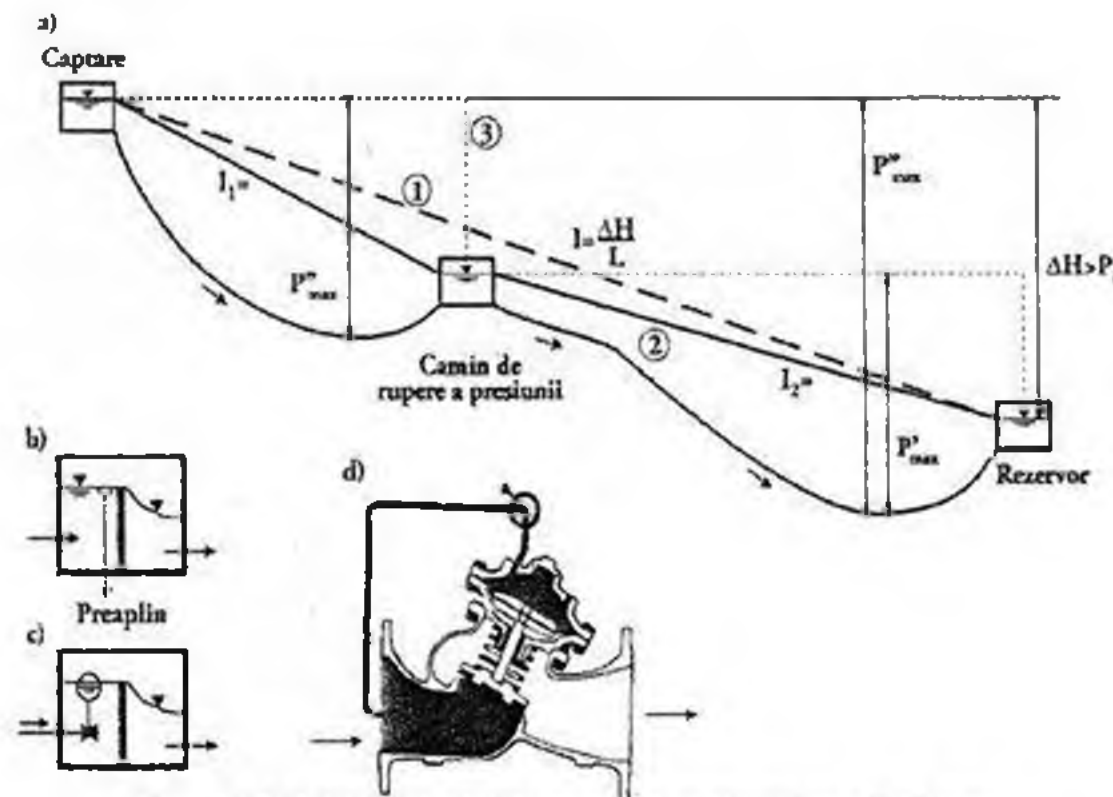


Figura 85. Rolul căminului de rupere a presiunii pe aducțiune;
(a) amplasarea căminului, (b) cămin cu evacuarea apei la preaplin,
(c) cămin cu vană de închidere, (d) vană specială de control a presiunii

- Până acum circa 15 ani nu se putea obține o soluție rațională decât prin prevederea de cămine de rupere a presiunii, figura 85. Astăzi același lucru se poate face folosind vane cu construcție specială;
- În momentul în care se întrerupe apa, vanele cu plutitor (care sunt prevăzute în cămine) închid în lanț accesul apei menținând o presiune suportabilă pentru materialul aducțiunii;
- Căminul se mai poate amplasa și atunci când diferența de cotă geometrică pe aducțiune este mai mare decât pierderea de sarcină admisibilă;
- **Atenție:** viteza de închidere a vanelor trebuie să fie suficient de mică pentru a limita lovitură de berbec.

Î-86. Se poate face o aducțiune - rezervor?

R-86. Da, dacă acest lucru este favorabil; soluția a fost aplicată în două cazuri în lume, la Londra- Anglia și în China- Nanking.

Soluția este favorabilă în următoarele cazuri:

- Este vorba de un oraș mare, cu debite mari de apă;
- Este vorba de un oraș cu mare dezvoltare pe orizontală;
- Este vorba de un oraș al cărui soles este bun iar amplasamentul este plat.

O soluție clasică, de pompare a apei în rețea ar fi dus, ca în cazul orașului București, la o rețea de tip frunză - în care apa este alimentată prin coada frunzei; așa a fost la început (înainte de anul 1900, cu alimentarea gravitațională din rezervoarele Grozăvești și apoi din stația de pompare Grozăvești). Dezvoltarea orașului nu a mai permis creșterea presiunii în rețea și atunci au fost construite rezervoare noi în amplasamente diferite, la distanțe mari între ele, figura 86. S-a ajuns la soluții complicate și la amplasamente defavorabile pentru rezervoare (ca să fie favorabilă poziția rezervorului trebuie ca stația de pompare care îl însoțește să asigure apă în centrul de greutate - se poate spune poziția umbrelei). Funcționarea simultană a mai multor stații de pompare în aceeași rețea este o problemă complicată (pot fi găsite oricând motive ca spațiul situat între zona de influență a stațiilor să fie prost alimentat cu apă - ca omul care se află între umbrele).

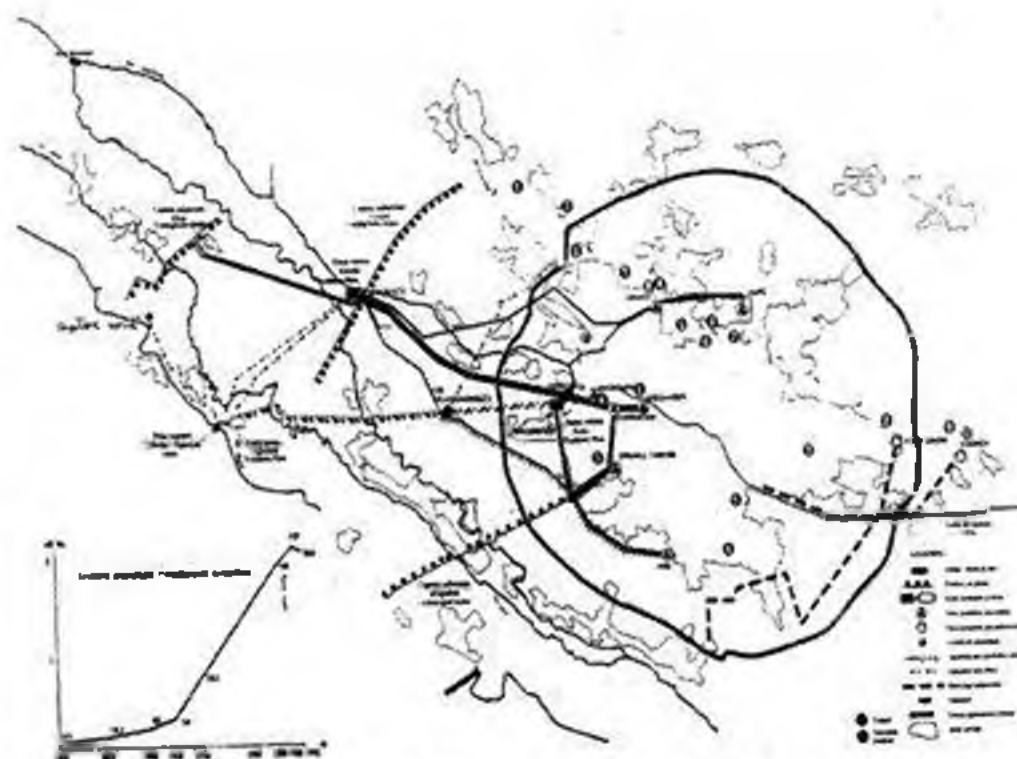


Figura 86. Amplasarea rezervoarelor în municipiul București și aducțiunile necesare

Londra a folosit altă metodă (are un subsol argilos favorabil construcțiilor (spre deosebire de București unde subsolul este slab); ca atare a făcut o aducțiune de diametru mare (2.8m) în lungime de peste 80 km (un fel de tunel de metrou prin care circulă apa); tunelul este amplasat la adâncime (cca. 40m) pe sub oraș. În zonele de consum se realizează stații de pompare în puțuri favorabil amplasate; apa pompată din aducțiunea - rezervor este distribuită în zona vecină de deasupra; sistemul se poate extinde; mărimea rezervorului este de cca. 200.000 m³; nu este cel mai mare rezervor din lume, acesta este EL GOLOSO de lângă Madrid cu 450 000 m³.

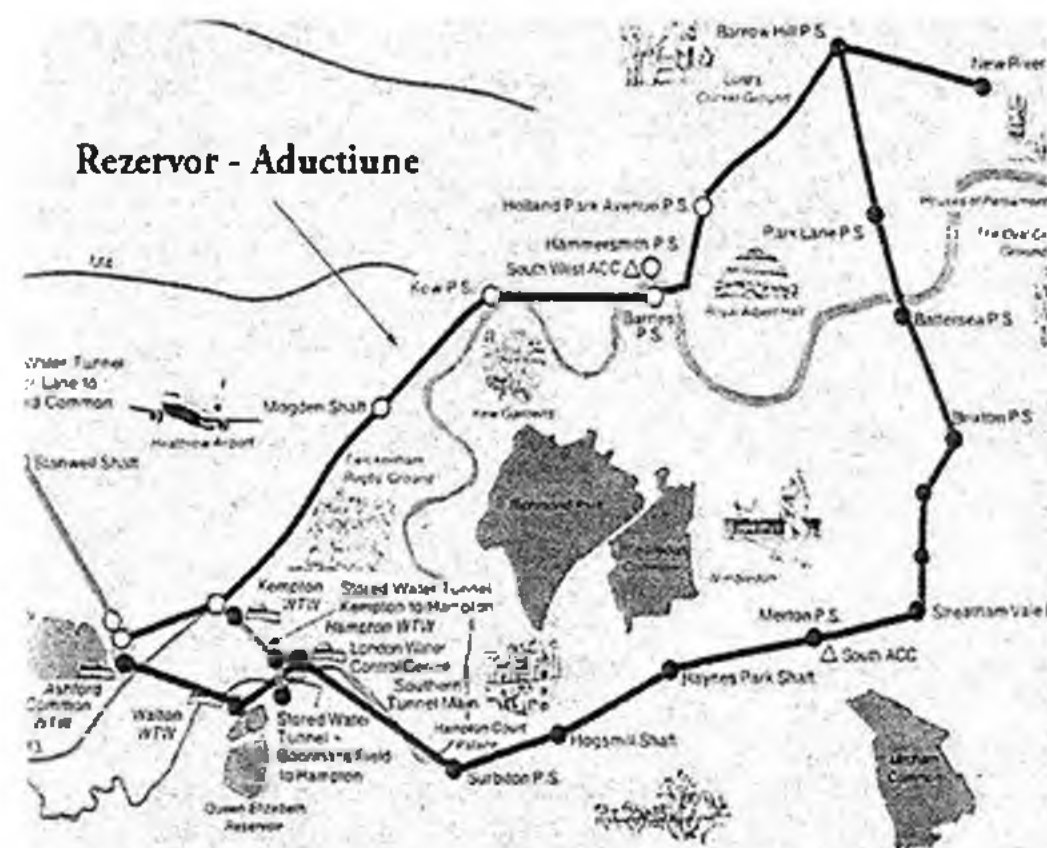


Figura 86-1. Aducțiunea - rezervor din Londra

Î-87. Cum se alege diametrul aducțiunii la care energia disponibilă de transport este mare?

R-87.

Cazul I - diferența este foarte mare

- Sunt cazuri, la localitățile de munte, cu alimentare realizată din izvoare, la care energia disponibilă pentru transport este mult prea mare față de energia maximă necesară, figura 87. Energia maximă

necesară este dată de diametrul de conductă la care viteza maximă pe care o poate avea apa și aceasta valoare este dată de materialul conductei sau din cauza posibilelor efecte mari date de lovitură de berbec (cu cât variația vitezei este mai mare și viteza este mai mare cu atât suprapresiunea este mai mare; după Jukovschi $DH = a \cdot v / g$ (m));

- Se alege deci viteza maximă pentru tipul de material (de regulă sub 5-8m/s) și se găsește diametrul; cu viteza și rugozitatea specifică a materialului se determină pierderea de sarcină; rămâne de acoperit o diferență Dh , figura 87.

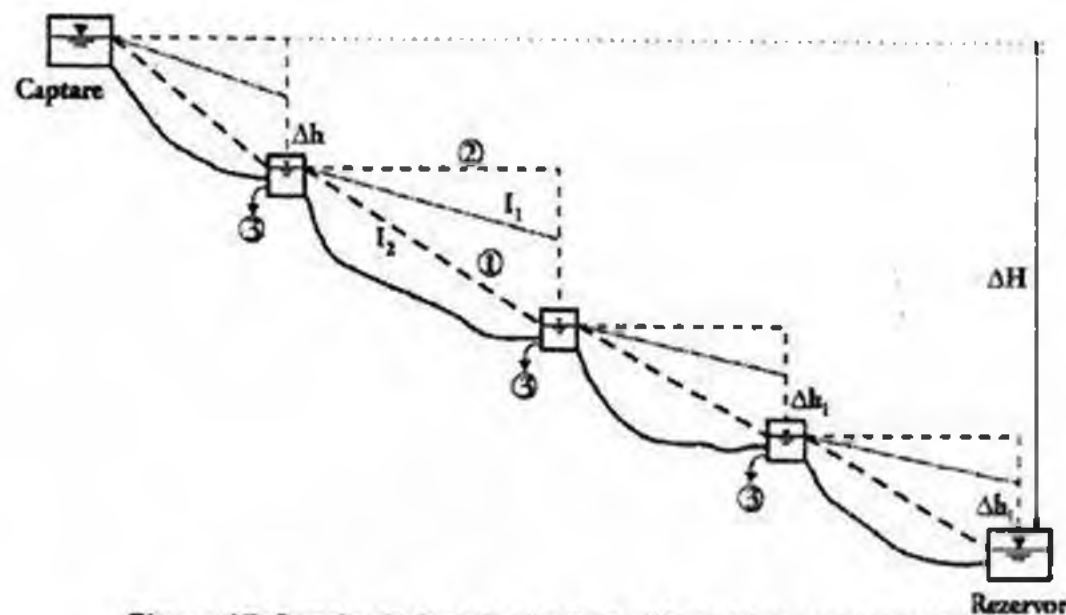


Figura 87. Conductă funcționând pe diferență mare de cotă; (1) linia piezometrică pentru viteza maximă a materialului, (2) linia piezometrică posibilă, (3) cămine de rupere a presiunii

- Această diferență se poate acoperi cu cămine de rupere a presiunii la care fiecare cămin este prevăzut cu preaplin și descărcare liberă sau cu vană cu închidere specială; la o funcționare oarecare nu se poate depăși presiunea prestabilită prin poziția căminelor de rupere a presiunii.

Cazul 2- Diferența nu este foarte mare

- Se poate întâmpla ca prin alegerea unui diametru pierderea de sarcină să fie prea mare iar cu diametrul imediat mai mare pierderea să fie prea mică, figura 87-1; rămâne de acoperit o diferență de cotă energetică Dh ;

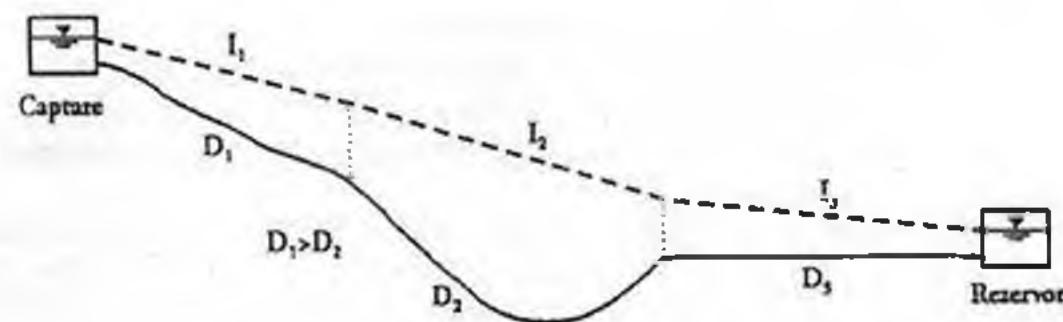


Figura 87-1. Conductă din trei tronsoane de diametre diferite

- Se poate pierde această energie prevăzând o vană (sau mai multe) care va fi închisă parțial astfel că $\Sigma h_f = DH$. Aducțiunea va fi realizată din două tronsoane pentru care $i_1 \cdot L_1 + i_2 \cdot L_2 + i_3 \cdot L_3 = DH$, unde $L_1 + L_2 + L_3 = L$;
- Problema este unde se așează tronsonul cu diametru mai mic, pe porțiunea amonte sau pe porțiunea aval? Acolo unde presiunea este mai mare, știut fiind faptul că o conductă cu diametrul mai mic rezistă mai bine la presiune decât o conductă cu diametrul mai mare (formula cazanului).

Î-88. Cum se alege materialul pentru conducta de transport a apei?

R-88.

- În funcție de mărimea debitului transportat și panta hidrolică acceptabilă / admisibilă (viteza limită).
- Funcție de oferta de pe piață pentru presiunea care se dezvoltă pe traseu.
- Funcție de costul tuburilor dar și de costul final după amplasarea în tranșee.
- Funcție de tehnologia de execuție pe care constructorul o poate aplica.
- Funcție de durata de garanție pentru buna funcționare a conductei.
- Funcție de simplitatea modului de intervenție în caz de reparații.
- Funcție de experiența existentă în depistarea pierderilor de apă.
- În strictă dependență de existența avizului de funcționare pentru categoria de apă transportată; la apa potabilă avizul sanitar este obligatoriu.
- Funcție de viteza maximă pe care materialul o acceptă. Între materialul rezistent la coroziune prin natură sa sau tubul care este protejat ulterior contra coroziunii va trebui ales și în funcție de tehnologia de execuție.

- Funcție de eventuala tehnologie de reabilitare necesară într-un viitor apreciat.
- Funcție de importanța/siguranța aducțiunii.

I-89. Care sunt criteriile după care se caută o tehnologie de reabilitare a conductelor?

R-89.

- Materialul conductei îmbătrânește în timp; drept urmare peretele este corodat (poate fi și erodat), îmbinarea se poate slăbi etc. Deoarece pierderea de apă are efecte directe complicate (trebuie plătită de cineva) și indirect prin necazurile produse de apa exfiltrată, trebuie găsită o soluție de reabilitare a conductei de transport;
- Trebuie decis dacă se înlocuiește conducta sau se poate găsi o soluție de "consolidare" în vederea creșterii duratei de funcționare sau chiar îmbunătățirea modului de funcționare. Procedul este numit "reabilitarea conductei" sau "retehnologizarea conductei" când modificările sunt mari.
- Reabilitarea se face după o analiză atentă a stării conductei și a unui calcul estimativ de costuri funcție de ofertele existente pe piață; lungimea tronsonului implicat poate avea o influență asupra economicității procedurii de reabilitare;
- Dacă materialul conductei rezistă în bune condiții la presiunea pământului și curgerea apei se face cu nivel liber se caută o soluție numai de etanșare; etanșarea poate fi integrală (tub și îmbinare) sau numai parțială. Se poate proceda la:
 - Torcretarea interioară dacă tubul este de dimensiune mare și materialul este adecvat (beton, fontă veche etc),
 - Introducerea unui suport cu liant pentru etanșare și reducerea rugozității- metoda INSITUFORM, CIPP etc sau plastic "metoda ciorapului întors",
 - Prin introducerea unui tub de material plastic cu memorie termică (după o tehnică similară modului în care se introduce hârtia în plicul de plastic),
 - În oricare variantă este obligatorie realizarea a două operațiuni prealabile: o foarte bună curățare interioară a pereților, controlul cu camera de control TV.
- În cazul unei conducte la care rezistența la presiunea interioară este afectată de deteriorarea materialului (tuburi din beton precomprimat la care a corodat freza de precomprimare, oțelul care a fost corodat până la grosimi mici ale peretelui etc) reabilitarea se va face în primul rând pentru refacerea capacității de rezistență la presiunea din interior. Noul

tub va trebui să preia rezistența la presiune și apoi să refacă rugozitatea peretelui și rezistența la împingerea pământului. Soluțiile posibile sunt:

- Introducerea unui tub nou în tubul vechi; rugozitatea va trebui să fie mică pentru a compensa reducerea de secțiune transversală,
- Torcreatare cu inserție de material rezistent la întindere (fibră de sticlă).
- Procedul INSITUFORM, CIPP etc.
- Când trebuie schimbată conducta, este nevoie de un diametru mai mare, se introduce un "con" prin tragere prin conductă (acesta rupe conducta veche) și în urma conului este trasă noua conductă;
- Alte metode justificate; ultima metodă este cea clasică: se sapă și se înlocuiește conducta cu una nouă; durata mare de execuție și dificultățile produse traficului fac să fie din ce în ce mai ocolită.

A4.Rezervoare. Construcții de înmagazinare a apei

/10, 18, 24,20/

Î-90. Care este rolul rezervorului în schema de alimentare cu apă?

R-90.

- Prin cota rezervorului se asigură presiunea de alimentare gravitațională a rețelei de distribuție; în acest fel crește gradul de siguranță în funcționarea rețelei de distribuție;
- Prin volumul său se asigură rezerva de incendiu, apă cu care pot fi stinse incendiile normate, teoretic simultane; în acest fel crește siguranța vieții în localitate;
- Prin rezerva de compensare se asigură fluctuația consumului din localitate și deci un serviciu de calitate;
- Prin rezerva de avarie se asigură o independență în funcționarea sistemului în cazul în care sursa sau/și aducțiunea de apă au probleme de scurtă durată;
- Prin rezerva de compensare se asigură o mai bună dimensionare a sistemului; toate obiectele sistemului amonte de rezervor inclusiv se dimensionează la debitul zilnic maxim și toate obiectele după rezervor se dimensionează la debitul maxim orar (mai mare decât debitul maxim zilnic cu 150 % până la 300%);
- În multe cazuri se asigură și rezerva de apă în care se face clorarea apei în vederea dezinfecției (timp de reacție de minimum 30 minute);
- Pentru siguranța funcționării sistemului de alimentare cu apă volumul rezervorului trebuie să poată acumula necesarul de apă al localității pentru cel puțin ½ zi (prevedere legea 98/94); atenție la asigurarea efectivă a apei și nu numai a mărimii volumului rezervorului (numai rezerva intangibilă de incendiu este protejată).

Î-91. Care sunt condițiile minime în care se poate amplasa rezervorul?

R-91.

- Terenul de amplasare să fie în folosință publică;
- Amplasamentul să aibă drum de acces sau să se poată amenaja ușor un drum de acces; este o construcție mare și pentru execuție este nevoie de materiale multe; totodată în timpul exploatarei este nevoie de intervenție;
- Solul uscat, sau după umezire prin prezența construcției care nu este perfect etanșă, să fie stabil;

- Zona de amplasare să fie curată; rezervorul este singura construcție "deschisă" prin care apa potabilă fumizată poate fi murdărită;
- Amplasamentul să poată fi protejat din punct de vedere sanitar (10m de la peretele cuvelor);
- Amplasamentul să permită o extindere viitoare;
- Eventuala avarie a rezervorului să nu producă pagube însemnate.

Î-92. Care sunt elementele constructive ale rezervorului?

R-92.

- Cuva purtătoare de apă, etanșă în termeni tehnici și izolată termic;
- Casa vanelor; construcția uscată, anexa, în care este adăpostită instalația hidraulică;
- Instalația hidraulică (conduce și armături) prin care se asigură funcționarea corectă a rezervorului;
- Gardul care asigură zona de protecție sanitară și care nu este accesibilă decât persoanelor autorizate figura 92;

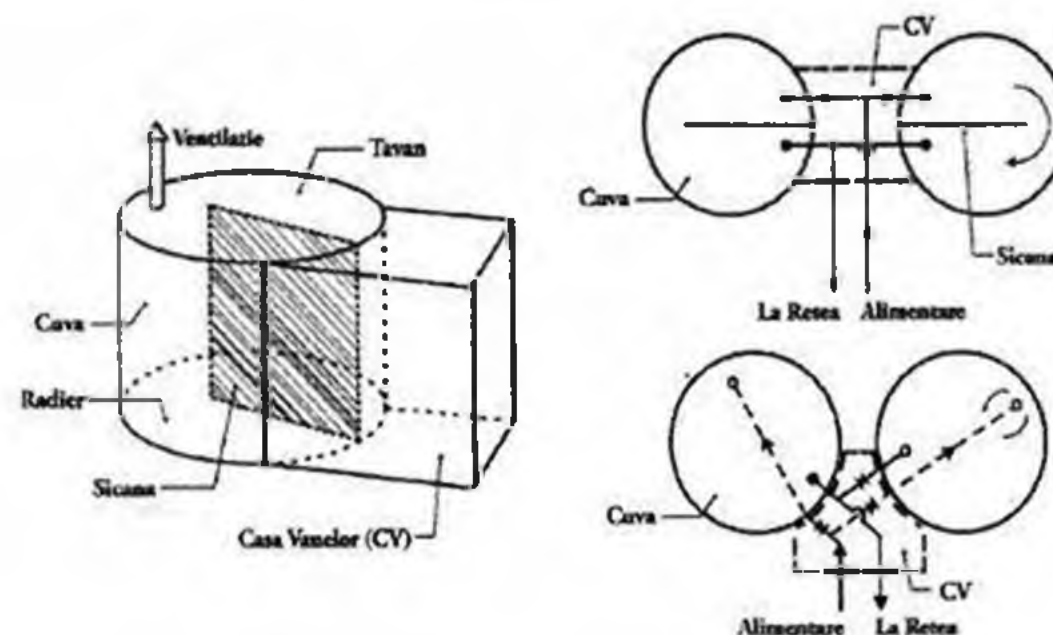


Figura 92. Elementele constructive ale rezervorului

- Conducta de evacuare a apei de golire și de la preaplin al cărui debușeu trebuie să fie legat de un curs natural de apă, de șanțul funcțional (care are descărcare) al unui drum etc;
- Instalația de măsurat parametrii de control (cota nivelului apei, calitatea apei (clorul rezidual la intrarea în rețea etc).

Î-93. Cum se determină volumul rezervorului?

R-93.

- Volumul rezervorului este format din următoarele volume de apă:
 - volumul rezervei intangibile de incendiu; se calculează să ajungă pentru combaterea tuturor incendiilor teoretic simultane la care se adaugă consumul normat de apă pentru populație pe durata stingerii incendiului;
 - volumul de compensarea consumului; este volumul necesar de rezervor care poate acumula apa în perioadele de consum mic și o poate elibera în perioadele de consum mare.
 - volumul de avarie destinat acumulării unei cantități de apă din care să se poată asigura localitatea pe durata unor avarii la captare, pe aducțiune, la stația de pompare etc.
 - volumul de apă justificat pentru cazul în care rezervorul trebuie să asigure și alte destinații de folosire ale apei.
- În conformitate cu legea 98/94 volumul rezervorului trebuie să asigure consumul de apă din localitate pentru minimum o jumătate de zi.

Î-94. Cum se stabilește numărul de cuve la rezervor?

R-94.

- Pentru volume sub 500 m³ se poate prevedea o singură cuvă dacă debitul de incendiu este sub 10 l/s; în caz de intervenții la rezervor incendiul va fi combătut în limita posibilităților direct din aducțiune printr-o conductă de ocolire a rezervorului, amplasată în casa vanelor.
- La volume mari de incendiu (deci la un debit mare de incendiu, peste 20 l/s) din motive de siguranță vor fi prevăzute două cuve identice; rezerva de apă pentru incendiu va fi păstrată în ambele cuve.
- Funcție de posibilitățile tehnice de construire a unei cuve; cele mai mari cuve din beton precomprimat din țară au 20 000 m³ iar cele mai mari din beton armat au 57 000 m³. În lume cel mai mare rezervor are 550 000 m³. Alte restricții sunt date în STAS 4165.

Î-95. Cum se determină cota rezervorului?

R-95. Cota rezervorului care alimentează gravitațional rețeaua se poate determina astfel:

- Se calculează cota necesară respectând trei condiții: (1) presiunea din rețea la debitul maxim orar să asigure funcționarea tuturor instalațiilor interioare (presiunea minimă la branșament), H_b , figura

95, din localitate; (2) presiunea maximă în rețea (în condiții statice-consum zero) să nu depășească 60m CA (este limita pentru care sunt construite armăturile instalației interioare din locuințe); dacă valoarea este mai mare rețeaua se "rupe" în zone de presiune și fiecare zonă de presiune va fi tratată independent, după aceeași regulă; (3) să existe o cotă de teren natural pe care să se poată așeza rezervorul dar la o distanță de cel mult câțiva Km (0,5—3km);

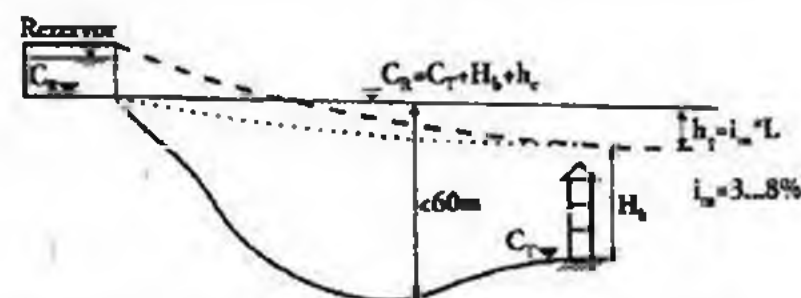


Figura 95. Schema de determinare a cotei rezervorului

- Se face o predimensionare a cotei; se adună cota maximă a terenului din localitate/rețea, cu presiunea la branșament și o pierdere de sarcină de oca. 10m;
- Se caută pe plan o curbă de nivel pe care se poate așeza rezervorul astfel încât drumul captare-rezervor-rețea să fie minim; cota rezervorului este provizorie;
- Se aleg din rețeaua de distribuție nodurile de rețea (intersecții de străzi) unde presiunea la branșament este cea mai mare (seria A de valori), unde cota terenului este cea mai mare (seria B de valori) sau la depărtarea cea mai mare de posibilă poziție a rezervorului (seria C);
- Se leagă formal poziția provizorie a rezervorului cu rețeaua, într-un nod puternic și se măsoară, pe plan și în lungul conductelor, distanța dintre poziția rezervorului și fiecare din nodurile menționate;
- Se calculează pentru fiecare nod luat în calcul pierderea de sarcină (ca pentru o conductă lungă, deci $h_f = i \cdot L$, unde i este panta hidraulică medie acceptată pentru început ca fiind 3-8‰, iar L este lungimea tronsonului de conductă dintre rezervor și nodul de calcul);
- Pentru fiecare nod se calculează suma $C_R = C_T + H_b + h_f$;
- Cota rezervorului (C_R) va fi egală cu cea mai mare valoare dintre valorile C_R ;
- Se caută un amplasament liber și pe teren public care să aibă această cotă;
- Se fac eventuale corecturi de poziție.

Î-96. Care sunt soluțiile constructive cele mai des folosite pentru construcția cuvei rezervorului?

R-96.

- Soluția constructivă trebuie să răspundă condițiilor unei soluții raționale. Practica a arătat că la volume mici, sub 500 m^3 , construcția din beton armat este rațională; trebuie să aibă izolație termică cel puțin pe planșeu;
- Pentru cuve mai mari de 500 m^3 soluția rațională este tot betonul armat dar în varianta beton precomprimat; tehnologia este mai pretentioasă dar construcția este mai rațională. Au fost realizate și multe construcții din beton armat dar la volume sub 20000 m^3 ;
- Pentru volume mari, peste 20000 m^3 soluția este aceea de rezervor din beton armat în soluție rectangulară;
- Chiar dacă rezervorul este rațional să fie realizat în etape soluția constructivă trebuie gândită de la început;
- Pentru localități mici, cu amplasamente dificile și cu dificultăți în găsirea unui constructor care să realizeze o cuvă din beton cu pereți netezi și etanși (pierderea de apă este de ordinul $0,02 \text{ l/zi/m}^2$) se poate recurge și la o soluție de construcție metalică dar cu asigurarea unei bune izolații termice mai ales în cazul apei de suprafață. Se va studia o soluție de stabilizare a rezervorului pe placa de fundare; verificarea stabilității la cutremur este necesară. Este de asemenea bine ca toate conductele care asigură funcționarea rezervorului să fie protejate termic;
- Totodată pot fi folosite și rezervoare prefabricate din fibră de sticlă, materiale plastice la fel protejate termic.

Î-97. Dece suprafața interioară a cuvei rezervorului trebuie să fie foarte netedă?

R-97.

- Rezervorul este singura construcție cu nivel liber pe traseul de curgere al apei potabile; în fiecare zi, cel puțin o dată, cuva se golește și se umple cu apă, rezervorul "respiră";
- La golire în locul apei trebuie să intre aer altfel planșeul rezervorului poate fi afectat; aerul din jur este aerul atmosferic normal care este încărcat cu praf și bacterii;
- Pe pereții umezi o parte din praf și o parte din bacterii se așează și în mediul umed formează o membrană biologică (un fel de mazăgă); membrana poate fi vie din cauza bacteriilor care se dezvoltă; în timp pot afecta calitatea apei;

- Periodic rezervorul trebuie curățat pe o suprafață care poate avea sute de metri pătrați; în spațiul închis din rezervor curățarea este dificilă; din această cauză se recurge la spălarea cu jet de apă;
- Cu cât suprafața este mai netedă (calitatea faianței peste care trece palma) cu atât membrana se formează mai greu și spălarea este mai ușoară. Cofrajele moderne permit astăzi suprafețe foarte netezi fără tencuirea ulterioară a betonului betonului.

Î-98. Cum se amenajează ventilația rezervorului?

R-98.

- Deoarece nivelul apei în rezervor este continuu variabil (funcție de jocul valorilor alimentare-plecare la consum) rezervorul trebuie să aibă ventilație adecvată;
- De regulă suprafața tuturor gunilor de ventilație trebuie să fie minimum $1/1000$ din suprafața liberă a apei din cuvă;
- Ventilarea se poate face prin coșuri de ventilație amplasate pe acoperiș dacă placa acoperiș este turnată pe loc;
- În cazul planșeelor realizate din chesoane prefabricate este rațional să se practice deschideri de ventilație în partea de sus a peretelui rezervorului; se protejează chesoanele de acoperiș și se realizează o mai ușoară etanșare a planșeului;
- În cazuri speciale, când există riscul de murdărire periodică sau accidentală a apei din rezervor este bine să se prevadă accesul aerului prin filtre de cărbune activ sau alte materiale acceptate pentru folosire la construcții pentru apă potabilă;
- Zona de protecție sanitară va fi plantată cu arbori care să asigure o reținere a prafului și un climat mai favorabil; rezervorul fiind amplasat la cotă ridicată poate fi sub influența soarelui tot timpul.

Î-99. Cum se face recepția construcției rezervorului?

R-99.

- Când lucrările de construcție de beton (metal) sunt terminate, fără tencuială de protecție și fără acoperirea cu pământ în exterior;
- Când instalația hidraulică este gata și legătura cu exteriorul făcută;
- Se face proba de presiune/ etanșeitate și când este favorabilă (max. $0,02 \text{ l/m}^2 \cdot \text{zi}$) rezervorul se poate finaliza; pierderea de apă se verifică prin scăderea nivelului apei din cuvă și verificarea peretelui exterior (total descoperită); se fac remedierile respective până când proba este bună; se consemnează în documente de recepție pe parcurs în forme normate;

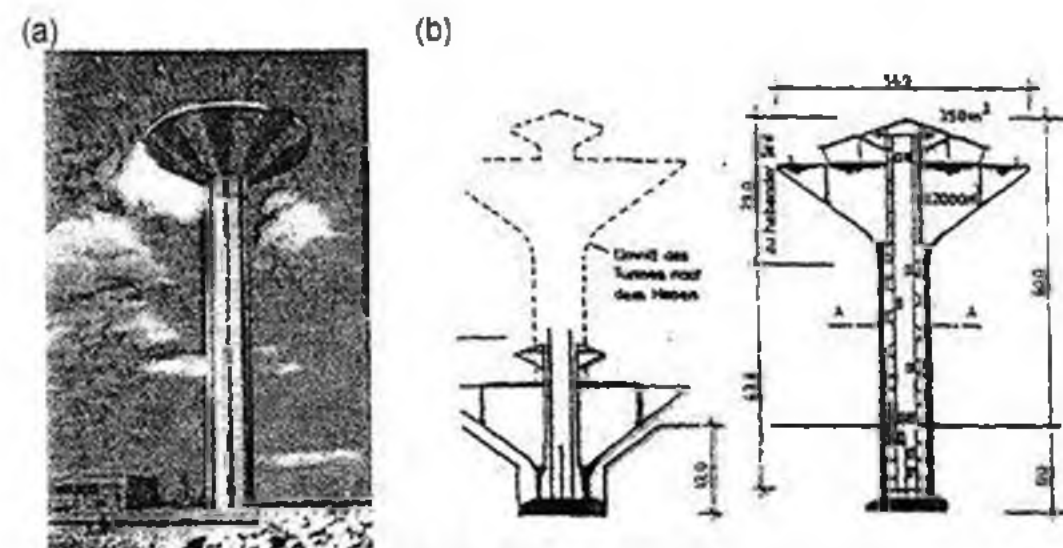
- Î-100. Cum se protejează rezerva de apă pentru combaterea incendiului?**
R-100.

-

72

R-101. Castelul de apă este un "rezervor suspendat" prevăzut multă vreme în sistemele mici de alimentare cu apă rece când în apropierea localității nu există un amplasament favorabil pentru cota cerută a rezervorului. Dealul respectiv era înlocuit cu un turn (se mai numea și "turnul de apă") pe care să se așeze rezervorul. Aceste construcții sunt greu de realizat din cauză că trebuie să fie sigure într-o țară unde cutremurul poate pune probleme. Neexistând altă soluție a fost adoptat și sunt mii de castele construite în țară (volum maxim 2000 m³).

Castelele de apă sunt construcții "rigide": se realizează cu cuva legată de turnul de reazem iar dacă în viitor crește regimul de construcții castelul nu se mai poate modifica, figura 101.



73

În locul castelului de apă se poate prevedea un rezervor pe sol din care apa se pompează direct în rețea cu o stație de pompare ale cărei pompe funcționează cu turație variabilă (pot urmări curba reală de consum).

A5. Rețeaua de Distribuție

/24,10,12, 5,8/

Î-102. Care este forma rețelei de distribuție?

R-102.

- Deoarece casele sunt distribuite în lungul străzilor iar singurul spațiu public de mare continuitate este spațiul stradal rețeaua de distribuție se amplasează pe stradă sub spațiul carosabil;
- Forma rețelei de distribuție - graful rețelei - coincide cu rețeaua stradală din localitate: excepțiile sunt date de cazul unor cartiere la care locuințele sub formă de blocuri sunt distribuite pe suprafața cartierului și nu neapărat în lungul străzilor;
- După modul de legare a conductelor la intersecția străzilor se poate obține la una dintr-e cele trei forme cunoscute de rețea: (1) **rețea ramificată** (specifică localităților rurale), (2) **rețea inelară** (specifică incintelor industriale puternice și cu risc mare de incendiu) și (3) **rețea mixtă**, o rețea care se dezvoltă în timp din rețeaua ramificată din cauza dezvoltării continue a localității, figura 102.

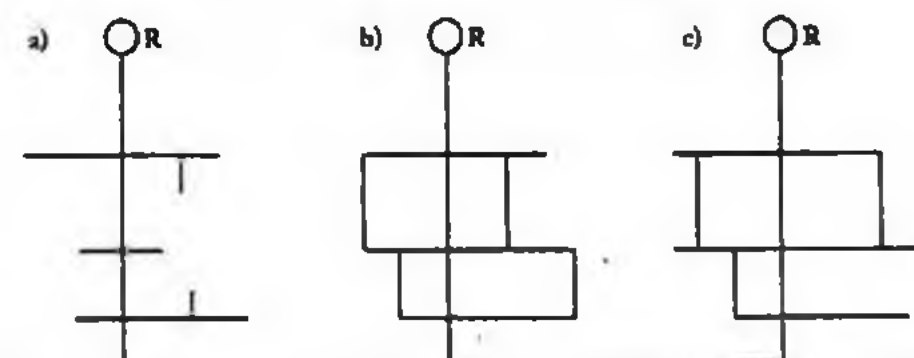


Figura 102. Forme- grafuri ale rețelei de distribuție; (a)rețea ramificată. (b)rețea inelară. (c)rețea mixtă.

- Pentru localități cu construcții importante (spitale, școli etc) sau cu debite mari de incendiu (peste 20 l/s) este recomandată o rețea inelară (cel puțin în structura centrală);
- Ca o rețea să funcționeze ca o rețea inelară (mai sigură în funcțiune) fiecare inel trebuie să fie construit din bare cu diametre sensibil egale ($D_{max} / D_{min} < 2$). Acest lucru trebuie verificat.

Î-103. Cum curge apa într-o rețea inelară?

R-103.

- În rețeaua de conducte apa curge după trei criterii (apa știe că energia este scumpă): (1) pe drumul cel mai scurt; (2) pe drumul cu rezistență hidraulică minimă (rezistența la frecarea cu peretele conductei mai mică curge mai multă apă), (3) astfel încât pe două circuite care se intersectează, energia consumată (rezistența hidraulică) să fie egală pe ambele circuite;
- Într-o rețea inelară în regim permanent apa curge totdeauna ramificat, figura 103.

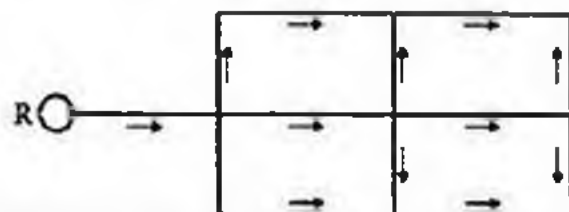


Figura 103. Curgerea apei într-o rețea inelară

- Dacă una dintre barele care compun un inel este blocată curgerea apei se va reface dar apa va curge tot ramificat, pe un alt traseu însă. Distribuția debitelor pe circuite se va face proporțional cu rezistența hidraulică a traseului;
- Pentru calcul se consideră că apa curge în regim permanent și uniform. În realitate curgerea este neuniformă funcție de intensitatea momentană a consumului.

Î-104. Care sunt principalele elemente constructive ale unei rețele de distribuție?

R-104.

- Rețeaua de distribuție este alcătuită din conducte (numite în termeni hidraulici bare) și noduri (intersecții de conducte, locuri de unde sunt preluate debite mari, poziții speciale de hidranți, capete de bare, locul unde se schimbă diametrul etc), figura 104;

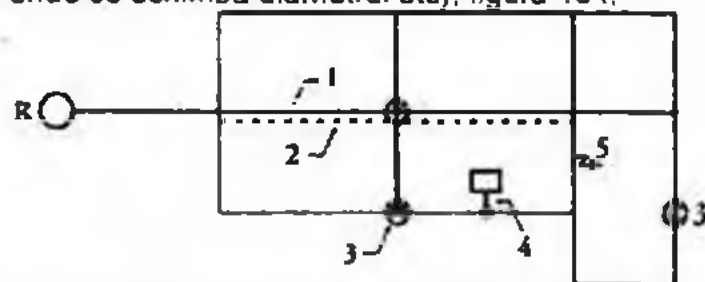


Figura 104. Elementele constructive ale rețelei de distribuție; 1- artera, 2- conducta de serviciu, 3- cămine de vane, 4-branșament, 5- hidrant de incendiu.

- Din punct de vedere constructiv sunt două tipuri de lucrări: (1) conductele pentru transportul apei și (2) lucrările auxiliare;
- Lucrările auxiliare pot fi: cămine de vane, cămine de golire, cămine de aerisire (ventil), cămine pentru echipamente de măsurat (presiune, calitate apă etc), hidranți de incendiu (subterani sau supraterani), branșamente (amenajarea care permite preluarea apei din rețea), și în unele cazuri cișmele stradale sau în curțile locuințelor (zone rurale);
- Conductele de transport a apei sunt clasificate în două tipuri: (1) artere (care asigură transportul apei de la rezorvoir în aria/ zona de consum, au diametre mai mari de 250mm) și conductele de serviciu, cele care iau apă din artere și o conduc pe străzile alimentate cu apă la branșamente și hidranți; pe artere nu se pot face branșamente decât în condiții speciale.
- Diametrul conductelor pe care se prevăd hidranți nu va fi mai mic de 100mm. La artere este permisă racordarea conductelor de serviciu, branșamentele consumatorilor ale căror conducte sunt mai mari decât dimensiunea conductei de serviciu și hidranții speciali (diametre peste 100mm pentru cazuri speciale). Rezultă că toate arterele sunt însoțite de conducte de serviciu din care se pot lega branșamentele și pe care se montează hidranții de incendiu;
- În etapa actuală au fost realizate și vane speciale care pot fi montate în pământ și deci numărul căminelor se poate reduce mult.

Î-105. Cum poate fi alimentată cu apă o rețea(cum poate fi ținută sub presiune)?

R-105.

- Deoarece locuințele sunt construite deasupra pământului și în locuințe trebuie asigurată apa, rezultă că totdeauna rețeaua de distribuție ca să asigure apă locuitorilor trebuie să fie sub presiune;
- Alimentarea rețelei se poate face: (1) gravitațional, (2) prin pompare, (3) în regim mixt, figura 105;

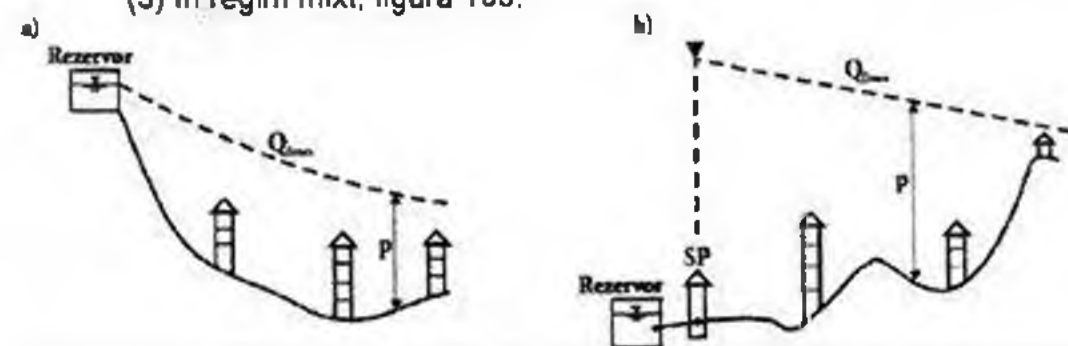


Figura 105. Alimentarea rețelei cu apă; (a) gravitațională, (b) prin pompare

- Rețeaua alimentată gravitațional se adoptă atunci când se poate amplasa un rezervor la cota necesară, când localitatea nu este foarte dezvoltată;
- Rețeaua alimentată prin pompare se adoptă atunci când terenul este plat și un rezervor de cotă nu se poate realiza sau când rețeaua este foarte dezvoltată și nu poate fi alimentată dintr-un singur rezervor (presiunea ar depăși 60 mCA în unele zone);
- Când se demonstrează prin calcule tehnico-economice și de siguranța funcționării că una dintre soluții este mai favorabilă.

Î-106. De ce este limitată presiunea în rețea?

R-106.

- Robinetăria cu care se dotează instalația interioară din case este realizată să reziste la maximum 60 mCA; drept urmare rețeaua exterioară trebuie construită astfel încât în niciun caz presiunea să nu fie mai mare de 6 bari.
- Cu cât presiunea în rețea este mai mare cu atât pierderile de apă prin neetanșeitățile sistemului (conduțe, armături, bransamente) este mai mare; cum controlul pierderii de apă poate deveni în timp principala activitate de creștere a eficienței funcționării rețelei este importantă controlarea presiunii;
- Când presiunea în rețea tinde să fie prea mare se "rupe" rețeaua în zone de presiune; în fiecare zona de presiune rețeaua va fi judecată ca o rețea independentă; legătura între zonele de presiune se face numai pentru siguranță și în condiții cu totul speciale;
- Când regimul de construcții în localitate este foarte diferit o funcționare a rețelei pe zone de presiune este rațională (sunt orașe care au și 7 zone de presiune), figura 106.

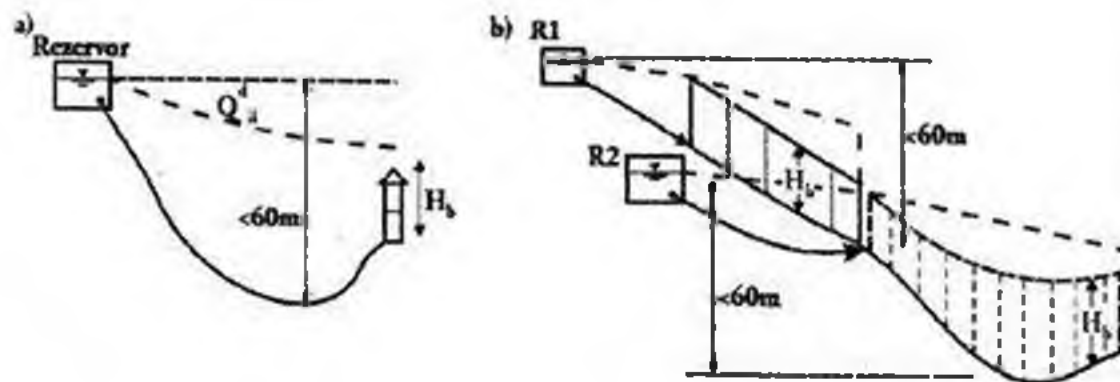


Figura 106. Rețea cu zone de presiune

Î-107. Care sunt debitele de dimensionare a rețelei?

R-107.

- Rețeaua de distribuție se dimensionează la debitul maxim orar la care se adaugă debitul tuturor incendiilor teoretic simultane din localitate, definite conform SR 1343/2006, stinse din interior. Presiunea în rețea (numită rețea de joasă presiune) trebuie să fie cel puțin egală cu presiunea la bransament pentru toți consumatorii bransați normal la rețea, inclusiv pentru combaterea incendiului;
- Rețeaua de distribuție se verifică la debitul maxim orar (corectat sau nu) la care se adaugă debitul pentru toate incendiile teoretic simultane; în secțiunea unde se stinge incendiul presiunea trebuie să fie minimum 7 m CA, figura 107;

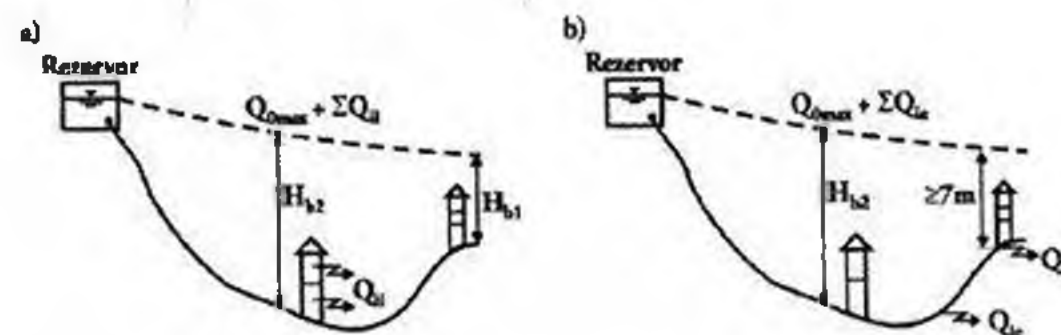


Figura 107. Debite de dimensionare a rețelei

- În cazul rețelilor de înaltă presiune valoarea presiunii va fi dictată de presiunea în cazul combaterii incendiilor;
- Dacă rețeaua este formată din mai multe zone de presiune regulile de mai sus se aplică la fiecare zonă de presiune.

Î-108. Cum se stabilește numărul de incendii teoretic simultane?

R-108. Pentru localitățile simple, fără industrie importantă, în sau lângă localitate, numărul se stabilește funcție de numărul de locuitori, conform SR 1343 sau normelor pompierilor. Debitul fiecărui incendiu este stabilit funcție de mărimea locuințelor, materialul din care sunt făcute și gradul de importanță al lucrărilor. Incendiile pot fi stinse din interior (de unde de regulă se declanșează) și după 10 minute se continuă stingerea din exterior. Incendiul poate fi stins în limita valorilor considerate. La un număr mai mare de incendii stingerea se face în limita posibilităților începând, dacă se poate, cu lucrările cele mai importante (școli, spitale, clădiri speciale etc). La dimensionarea rețelei se va extinde aria de investigație astfel încât să se asigure faptul că pentru orice poziție a unui incendiu acesta poate fi

combătut. Dacă sunt mai multe incendii teoretic simultane (ele pot fi și nesimultane) acestea nu vor fi situate unul lângă altul (teoretic) ci la o distanță care corespunde unei populații de 10.000 locuitori. Distanța se calculează cu o formulă dată în standard. Dacă este într-o poziție mai apropiată de această distanță calculată, se va stinge incendiul în limita posibilităților, figura 113.

Practic se consideră că orice construcție cu destinație publică (școală, spital, teatru etc) trebuie să aibă hidranți interiori pentru combaterea din interior a incendiului.

I-109. Care este valoarea presiunii apei la combaterea incendiului?

R-109.

- Pentru orice hidrant din interior presiunea va fi așa de mare încât să se asigure un jet compact de apă de minimum 6 m lungime;
- Pentru orice hidrant exterior (la rețea de joasă presiune) presiunea la fiecare hidrant trebuie să fie de minimum 7mCA. Aceasta este suficientă pentru alimentarea rezervorului de pe motopompa formatiei de pompieri de unde pompa va asigura presiunea necesară (de regulă 120m CA);
- La rețeaua de înaltă presiune, presiunea la hidrant trebuie să fie așa de mare încât pompierul aflat în poziția cea mai înaltă pe casă ținând în mână furtunul din care apa țâșnește să realizeze o vană compactă de apă de minimum 10mCA;
- Pentru construcții speciale (ca mărime și volum) incendiul va fi combătut cu metode stabilite împreună cu organele de pompieri (ISU).

I-110. Care este viteza de curgere a apei în rețea?

R-110.

- La rețeaua alimentată gravitațional, cu rezervor alimentat gravitațional, viteza se stabilește astfel încât rețeaua să coste cel mai puțin ca investiție; viteza apei nu trebuie să depășească valoarea de 3m/s în caz de incendiu;
- La rețeaua alimentată gravitațional dar din rezervor alimentat prin pompare viteza se va deduce dintr-un calcul de optimizare; nu va fi mai mică de 0,2 m/s și nici mai mare de 3 m/s în caz de incendiu;
- La rețeaua funcționând prin pompare viteza se stabilește prin calcul de optimizare; valorile curente sunt cuprinse în limita 0,6-1,2 m/s;
- Regula generală este la diametre mari valori mai mari de viteză și invers.

I-111. Dece se limitează viteza apei în rețea?

R-111.

- Din motive economice; pierderea de sarcină mare, dată de vitezele mari, înseamnă pierdere mare de energie din cauza pierderii mari de sarcină, deci costuri mari de exploatare;
- Din motive de siguranță a tuburilor de transport a apei; se pot produce eroziuni accidentale pe rețea din cauza apei cu nisip antrenat accidental.
- Din motive de stabilitate a cotelor și ramificațiilor de conducte; la viteze mari ar trebui asigurate cu masive de ancoraj care sunt scumpe și ocupă loc mult (loc ce ar putea fi necesar pentru alte rețele subterane).

I-112. Unde se amplasează hidranții exteriori?

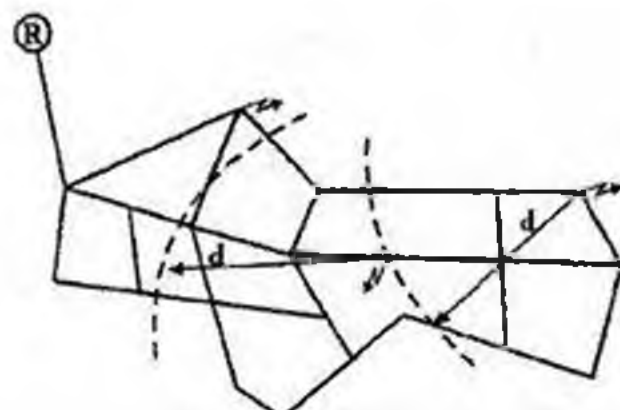
R-112.

- Pe trotuar la o distanță de minimum 5m de locuința care ar putea arde;
- La o distanță mai mică de 120m unul de altul;
- La clădiri importante care cer un debit de incendiu mai mare de 5 l/s vor fi așezați atâția hidranți câți pot asigura debitul necesar;
- La poziții favorabile ale rezervoarelor (foarte accesibile, mai ales iarna) la rezervor se va amplasa un hidrant special pentru posibilitatea de alimentare a motopompei direct din rezervor dar fără murdărirea apei din rezervor.
- Poziția și debitul de incendiu vor fi avizate de organele de pompieri.

I-113. Cum se alege poziția incendiilor teoretic simultane pentru a reduce variantele de calcul la dimensionarea rețelei?

R-113.

- În nodurile cele mai departe unde există construcții locuite;
- Dacă un incendiu este amplasat în nodul cel mai depărtat alimentat următorul incendiu va fi la distanța minimă admisă pentru distanța dintre două incendii, figura 113;



$$d = \frac{10000}{\sqrt{D}} \text{ (m)}$$

$$D = \frac{\text{Populație}}{\text{Arie oras}} \left(\frac{\text{loc}}{\text{ha}} \right)$$

Figura 113. Poziția incendiilor de calcul

- În nodurile cu cotă maximă a terenului.

I-114. Când este rațională adoptarea unei rețele spațiale?

R-114.

- Dacă barele rețelei sunt legate în noduri în mod succesiv, fără a sări nodul se numește că rețeaua este o rețea plană; aproape toate rețelele de distribuție existente sunt rețele plane (alcatuirea nu este legată de cotă a terenului ci numai de modul de legare -rețeaua arată că o plasă care poate fi dreaptă sau ondulată);
- Sunt cazuri însă în care rețeaua poate deveni spațială: din motive de extindere (a crescut incinta locuită, a crescut debitul necesar din cauza creșterii în înălțime a construcțiilor și deci prin aceleași conducte ar trebui să curgă mai multă apă iar cota rezervorului nu se poate schimba) se poate asigura aducerea apei în zonă prin conducte speciale care nu intersectează nicio conductă existentă (ca o pasarelă la drum). În acest fel se aduce apa în zonă și rezultă o rețea cu două nivele: rețeaua veche plană (de tip plasă) peste care se adaugă o rețea nouă care se leagă în anumite noduri la rețeaua veche, figura 114; rețeaua devine o rețea spațială. Poate fi gândită și o rețea nouă de tip spațial.

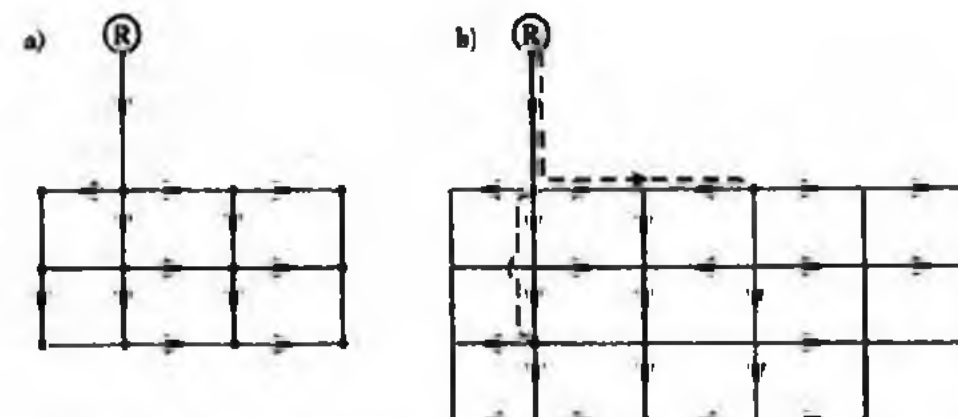


Figura 114. Rețea plană (a) și rețea spațială (b)

I-115. Dece în mod simplificat debitul de calcul se calculează ca debit distribuit uniform pe lungimea rețelei ($q = \dots \text{ l/s} \cdot \text{m}$) sau pe suprafață ($q = \dots \text{ l/s} \cdot \text{ha}$) și nu ca debit uniform funcție de numărul de locuitori ($\text{l/s} \cdot \text{om}$)?

R-115.

- Tradițional; localitățile vechi aveau o distribuție uniformă a locuințelor în lungul străzilor;
- Distribuția locuitorilor nu coincide totdeauna cu distribuția locuințelor în lungul străzilor sau pe suprafață;
- Chiar dacă acum nu sunt construite case pe unele tronsoane de rețea se consideră că apa este asigurată; când se vor construi mai multe case, apa va putea fi adusă imediat la branșament. Prezența rețelei de apă și canalizare crează condiții pentru realizarea mai rapidă a locuințelor;
- În condiții speciale se poate lua în calcul și o distribuție a apei pe cap de locuitor;
- La rețelele din zona rurală se va considera totdeauna că în nodul cel mai depărtat este amplasată o cișmea ($q = 0,15 - 0,20 \text{ l/s}$) dacă acea conductă este mică și nu este raționala amplasarea unui hidrant exterior ($q = 5 \text{ l/s}$).

I-116. Se poate folosi expresia *Locuitor Echivalent* și în domeniul alimentării cu apă?

R-116.

- Da în zonele rurale deoarece pe lângă apa necesară locuitorilor trebuie asigurată apa și pentru animalele din gospodărie; în unele cazuri volumul de apă pentru animale poate fi de 30-50% din volumul total de apă; cum poziția de amplasare a acestora nu este cunoscută un asemenea calcul ar putea fi acceptat;

de fapt el este acceptat indirect fără a fi numit ca atare. Nu este stabilită o normă sintetică de calcul pentru consumul specific; la nevoie poate fi stabilită în mod specific;

- Nu în cazul orașelor deși problema este similară dacă se ține cont de faptul că prin dotarea diferită a locuințelor consumul specific este diferit. Se face un calcul care în mod indirect conduce la o mediere a consumurilor.

I-117. Când este bine să se prevadă vana pe conducta de legare a hidrantului la conducta de alimentare?

R-117.

- Atunci când hidrantul este bransat la o arteră; hidrantul poate să se defecteze mult mai ușor decât conducta și pentru remedierea lui trebuie închisă artera; implicațiile sunt mari prin aria influențată de închiderea arterei;
- Atunci când un hidrant normal este amplasat suprateran în poziții în care este foarte vulnerabil la trafic; pentru a nu închide apa din conductă pentru remediere este mai bine să se prevadă vana. Hidrantul trebuie marcat special pentru a atrage atenția celor care exploatează rețeaua că vana poate fi închisă (voit sau din inițiativa proaste).

I-118. Când este rațional ca o pompă de ridicare locală a presiunii să fie bransată direct la conducta din rețea (pompa booster)?

R-118.

- Când pompa este prevăzută cu sistem de control și turaj variabil;
- Când conducta este dintr-un material al cărei sistem de îmbinare nu are mufe/manșoane;
- Când debitul pompei este mult mai mic decât capacitatea de transport a conductei astfel încât la o pornire bruscă nu se produce vacuum în conductă (posibilitatea de aspirație a apei din pământ dacă etanșeitatea conductei nu este bună);
- În cazul unor pompe ale pompierilor pentru obținerea unui debit mai mare; sistemul trebuie considerat provizoriu.

I-119. Dacă este nevoie de prevederea de supape de aerisire pe rețea?

R-119.

- În toată perioada de exploatare în conducte se găsește aer deoarece pe durata de viață a unei conducte aceasta poate suferi diverse operațiuni de reparație sau întreținere; după etanșarea conductei aerul rămas nu mai are decât o cale de evacuare-prin bransament și robinetul consumatorului; drumul parcurs poate fi lung

și punga de aer poate produce dificultăți; un fel de lovitură de berbec care accelerează curgerea apei se poate produce; dacă la undă pozitivă conducta rezistă de obicei la undă negativă (vacuum) se pot produce noi neetanșeități din cauza variației rapide a vacuumului. Curgerea cu viteză mare conduce la spălarea pereților conductei și calitatea apei devine necorespunzătoare;

- Prevederea de ventile de aerisire în punctele înalte este obligatorie la fel că și în nodurile importante alese cu grijă; nu există reguli clare pentru amplasarea ventilelor dar prezența lor în rețea este benefică. Nu trebuie uitat că prin înlocuirea provizorie a ventilelor se poate folosi ștuțul respectiv pentru prelevarea de probe, măsurarea presiunii etc;
- Când trebuie golită o conductă în vederea unei reparații procesul va fi lung și greoi dacă nu se poate introduce aer în conductă.

I-120. Dacă este nevoie de contorizarea apei furnizate din rețea?

R-120.

- Apa furnizată consumatorului trebuie platită. Pentru o simplă distribuție corectă trebuie cunoscut volumul de apă furnizat într-o perioadă cunoscută - de regulă una lună;
- Pentru verificarea gradului de corectitudine cu care funcționează rețeaua, eficiența rețelei, cantitatea de apă pierdută, este nevoie de un bilanț al apei; Cunoscând cantitatea de apă introdusă în rețea și cunoscând cantitatea de apă vândută se poate determina pierderea de apă. Periodic se poate trece la recalcularea tarifului apei astfel încât furnizorul să își poată acoperi cheltuielile de funcționare;
- Există și metoda de furnizare "în paușal": Se stabilește o cantitate medie de apă "pe cap de locuitor" o normă de consum și pe baza unui tarif stabilit se poate încasa contravaloarea apei furnizate. Acest sistem nu permite o cointeresare directă a consumatorului "poate consuma în dauna altuia". Este o chestiune de optimizare: (1) introduc o contorizare avansată (sunt deja orașe cu contorizarea 100% a consumului) și aceasta costă bani mulți sau (2) folosesc banii pentru altceva mai folositor (înlocuirea conductelor vechi) dacă îi conving pe utilizatori să folosească apa în mod rațional, nu raționalizat.

I-121. Dece o rețea amenajată cu *contoare de district* poate fi mai bine exploatată?

R-121.

- Din rețeaua, care nu este etanșă, se produc pierderi de apă. Determinarea locului în care se produce o avarie se poate găsi relativ ușor cu echipamentele existente astăzi. Pentru a lua o decizie trebuie făcut un bilanț: ce este mai economic: (1) să se plătească apa pierdută sau (2) să se facă reparațiile de rigoare (mergând până la înlocuirea tronsonului de conductă). Pentru aceasta este nevoie de aprecierea volumului de apă pierdută. Acest lucru se poate face prin contorizarea consumului și prin măsurarea debitului în rețea. Prevederea unui număr mare de debitmetre este complicat și scump. Totodată nu trebuie uitat că la o rețea inelară în anumite tronsoane apa poate circula într-un sens sau altul după cerință iar măsurătorile pot deveni complicate. O metodă mai ieftină este amenajarea rețelei sub formă de rețea cu contoare de district, figura 121.

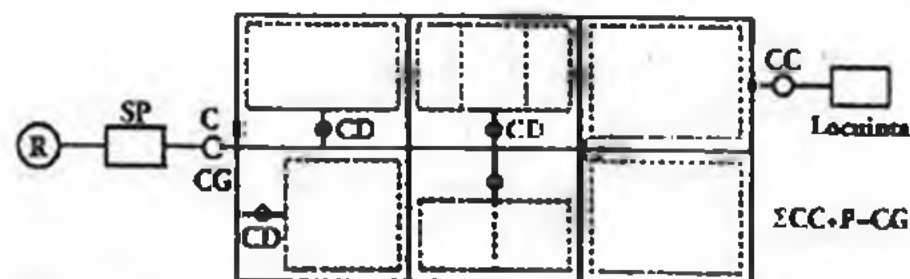


Figura 121. Rețea cu contoare de district: CG- contor general, CD- contor de district, CC- contor la consumator.

- Rețeaua pare normală la o privire generală. În interiorul ei are însă o particularitate: este făcută din mai multe rețele mici și o conductă mai mare de alimentare care are un contor de dimensiuni adecvate;
- Periodic se închid succesiv toate legăturile rețelei mici cu excepția conductei cu contor; rețeaua va fi alimentată numai prin conducta cu contor; se fac citiri ale contorilor tuturor consumatorilor (simultan) și la contorul general; diferența dintre citirile făcute în două zile diferite conduc la balanța apei: volumul de apă intrată în rețea va fi diferit de volumul de apă furnizată consumatorilor; diferența este apa pierdută; de aici pot începe calculele pentru stabilirea oportunității reabilitării rețelei;
- Perioada între două citiri nu trebuie să fie prea mare dar citirile trebuie să fie semnificative, fără stânjenirea consumatorului;
- Rețeaua este mai complicată, mai greu de calculat dar este mai ușor de exploatat.

I-122. Când este rațional să se prevadă vane de reglare automată a presiunii în rețea?

R-122.

- Vana de reglare automată a presiunii este o vană cu alcătuire specială care în diferite configurații de funcționare poate asigura un debit sau o presiune prestabilă – constantă - limită în aval;
- La o rețea alimentată gravitațional se poate întâmpla ca: (1) rețeaua dimensionată pentru o situație de perspectivă (de regulă 25 ani) să asigure un debit mai mic la început; drept urmare presiunea în rețea va fi mai mare și aceasta poate cauza o pierdere mai mare de apă (exfiltrația prin orice orificiu este proporțională cu presiunea din spatele orificiului) și risipa de apă la utilizator poate fi mai mare. Reglarea presiunii se poate face cu această vană automată, figura 122;

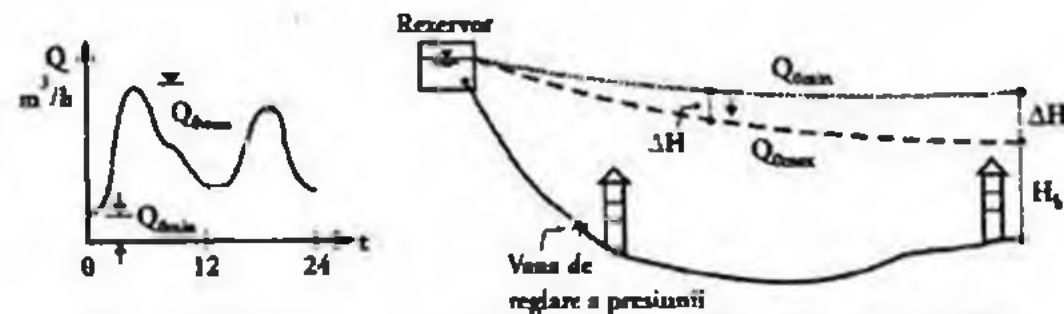


Figura 122. Reducerea presiunii în rețea cu ajutorul vanei speciale

- În mod normal utilizarea apei din rețea se face neuniform în cursul zilei; noaptea consumul este mult mai mic iar ziua este mai mare decât media zilnică, figura 122-1; drept urmare și presiunea va avea o variație inversă decât a debitului; când se consumă puțină apă crește presiunea deci și pierderea de apă și invers;

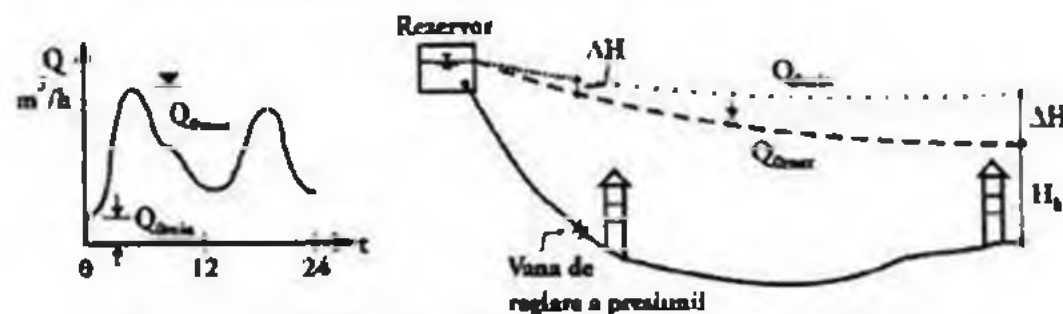


Figura 122-1. Variația zilnică a debitului și presiunii în rețea

- Atunci când însă rețeaua de distribuție este alimentată prin pompă introducerea vanei de reducere a presiunii trebuie făcută cu mare atenție; nu se poate pompa apă pe de o parte și reduce presiunea pe de altă parte. O soluție mai rațională trebuie găsită;
- Pomparea apei direct în rețea, mai complicată, conduce însă și la posibilitatea controlului presiunii prin adoptarea pompelor cu turație variabilă, figura 122-2;

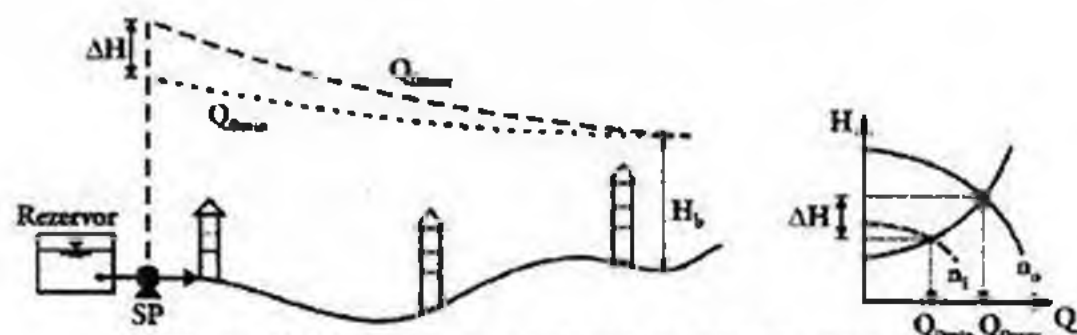


Figura 122-2. Rețea cu presiunea reglată din pompe

- Controlul presiunii în rețea este cheia reducerii pierderii de apă și mării duratei de viață a rețelei. Prevederea de vane speciale pe tronsoane de conducte trebuie făcută cu o bună justificare deoarece vana costă destul de mult.

Î-123. Cum se stabilește curba rețelei în cazul pompării directe în rețeaua de distribuție?

R-123. Nu este suficient ca prin alegerea unei pompe cu randament bun să existe o soluție economică ci ansamblul pompă conductă / rețea de refulare trebuie să aibă un randament bun. Pentru aceasta este necesar să fie stabilit punctul de funcționare. Pentru stabilirea punctului de funcționare (intersecția între curba de funcționare a pompei și curba instalației) trebuie determinată curba de funcționare a conductei, figura 123.

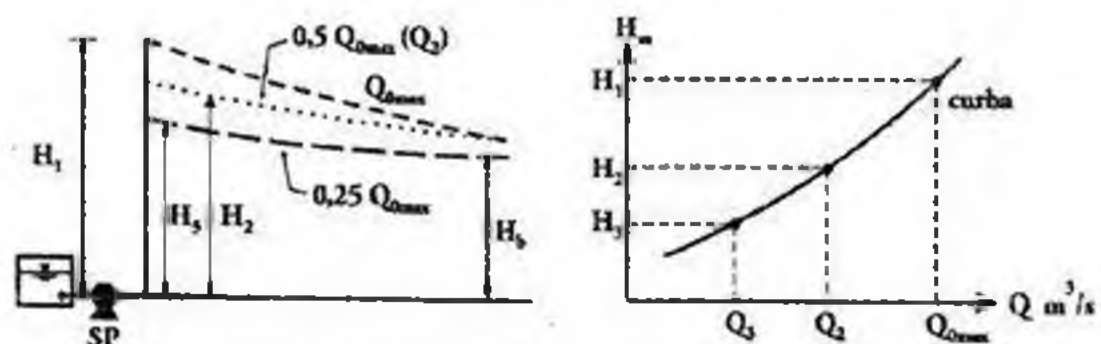


Figura 123. Urmărirea presiunii prin pompă directă

Curba de funcționare a conductei (curba rețelei) se determină prin puncte: se dimensionează rețeaua la diferite debite injectate în nodul de capăt; se obține valoarea cotei de refulare în rețea; perechea de valori debit-înălțime de pompă reprezintă un punct pe curba rețelei; cu minimum trei puncte se deduce curba rețelei și din intersecția acestora se deduce punctul de funcționare; pentru punctul de funcționare se determină randamentul global de funcționare; dacă valoarea este bună (peste 70%) se poate spune că alegerea pompei a fost bine făcută.

Rețeaua se poate transforma într-o conductă cu diametre echivalente [5].

Î-124. Dece rețeaua funcționând cu contrarezervor nu este totdeauna favorabilă?

R-124.

- Rețeaua care este alimentată dintr-un rezervor se numește rețea cu rezervor de trecere (toată apa trece în prealabil prin rezervor);
- Sunt însă cazuri când captarea și rezervorul sunt amplasate în părți opuse localității, figura 124. În această situație se pune întrebarea care situație este mai favorabilă: să se treacă prin localitate cu aducțiunea și apoi din rezervor să se întoarcă apa în localitate sau să se pompeze apa în rețea și ce rămâne să fie trimisă la rezervor – caz numit rețea cu contrarezervor.

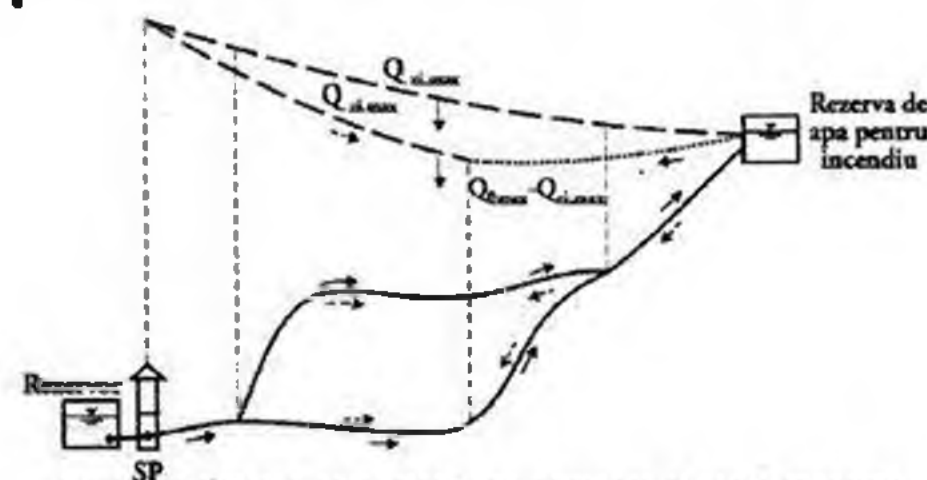


Figura 124. Rețea alimentată prin pompă și contrarezervor

- Soluția cu contrarezervor poate fi favorabilă dacă sistemul este stabil și bine realizat. Altfel este posibil să nu funcționeze corect și bine deoarece la trecerea apei prin rețea trebuie să fie reținută numai apa normată și introdusă în proiect. În caz contrar dacă se consumă apă

mai multă, linia piezometrică va fi scăzută și rezervorul nu se mai poate umple și deci rețeaua va funcționa deficitar. Rezerva de incendiu se reface tot prin rețea.

- Presiunea în rețea este mai mare în cazul pompării directe decât în cazul alimentării prin rezervorul de trecere.
- Consumul în rețea poate fi mai mare când pierderile de apă sunt mai mari decât valoarea acceptată în calcul din cauza unei proaste execuții, a materialului deficitar sau din cauza îmbătrânirii sistemului;
- Dacă utilizarea apei în rețea este deficitară (se risipește apă multă, chiar dacă este platită, de regulă apa folosită pentru stropitul/udatul grădinilor particulare), atunci se consumă mai multă apă decât era prevăzut și rezervorul nu se mai poate umple;
- Dacă rezervorul nu se umple înseamnă că nu se poate reface rezervă de apă pentru incendiu (lucru foarte grav) sau nu se poate asigura compensarea consumului, deci nu se asigură debitul de vârf, situație neplăcută pentru consumatorii aflați la cote mari (pe partea de sus a localității sau în case înalte).

Î-125. Care este soluția rațională de legare a rezervorului cu rețeaua de distribuție?

R-125.

- La o rețea mică legarea se face cu o conductă în nodul cel mai apropiat și mai puternic; bine este ca nodul să aibă cel puțin trei bare, figura 125.

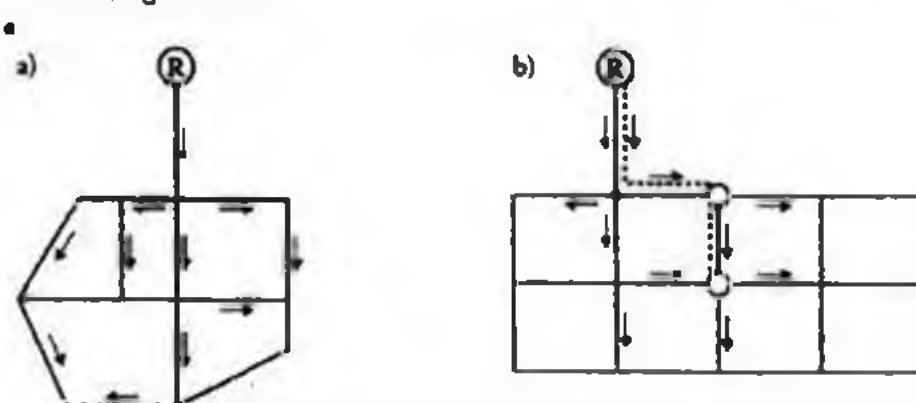


Figura 125. Soluții pentru legarea rețelei la rezervor;
a- rețea de mici dimensiuni, b- rețea de dimensiuni mai mari

- La o rețea mai mare, la care debitul de incendiu este peste 20 l/s legătura va fi dublă; nu este obligatoriu că legătura să fie făcută în același nod ci este chiar bine să fie făcută în noduri diferite (la fel cu legături bune); este de preferat ca măcar una dintre conductele

(barele) nodului de legătură să aibă un diametru egal cu al conductei de legătură;

- La rețele importante legarea poate fi făcută prin mai multe conducte, în noduri diferite, alese convenabil astfel încât să se asigure o presiune cât mai redusă în rețea și siguranță cât mai mare în funcționarea rețelei;
- În cazul orașelor foarte mari (peste 2-300 000 locuitori) este chiar de analizat realizarea mai multor gospodării de apă astfel încât pe ansamblu să se asigure o funcționare bună și avariarea unei legături să nu afecteze decât în mică măsură funcționarea ansamblului.

Î-126. Ce semnificație are termenul *randamentul rețelei*?

R-126. Ca în orice lucrare se poate stabili un grad de folosire al acesteia. În cazul rețelei, randamentul /eficiența rețelei reprezintă expresia gradului în care debitul alimentat este dat branșamentelor rețelei. Cifric se poate spune că este raportul dintre volumul de apă asigurat consumatorilor, pe contor sau/și în paușal, și volumul total de apă introdusă în rețea.

O rețea cu randamente sub 60% trebuie să fie urgent reabilitată iar o rețea cu eficiență peste 85-90% poate fi declarată ca o rețea bună.

Î-127. Cum se stabilește momentul în care trebuie declanșat procesul de reabilitare a unei rețele?

R127.

- Când eficiența rețelei se reduce sub 70%;
- Când calitatea apei asigurate la robinet este defavorabilă din cauza culorii sau turbidității (materialul conductei este vechi, ruginit, pe conductă sunt depuneri etc);
- Când cheltuielile pentru asigurarea apei (efectuarea reparațiilor) sunt mai mari decât refacerea /reabilitarea rețelei;
- Când se face o reabilitare a sistemului de alimentare cu apă (se schimbă sursa de apă, se asigură apă și din altă sursă etc).

Î-128. Care este adâncimea minimă de așezare/ pozare a conductelor rețelei în pământ?

R-128.

- Sub adâncimea de îngheț din zona geografică;
- Sub adâncimea de pozare a conductelor de gaz (scăparea de gaz să nu fie drenată de conducta de apă), conductorilor electrici și de telefonie (scăparea de apă să se infiltreze fără a afecta rețeaua electrică);

- Deasupra colectoarelor de canalizare (pierderile de apă uzată să nu se infiltreze peste/ în conducta de apă); pot fi exceptate cazurile în care rețeaua de canalizare funcționează sub vacuum.

I-129. De ce este nevoie de un control SCADA al funcționării rețelei de distribuție?

R-129. Rețeaua de distribuție funcționează totdeauna cu valori continue variabile a debitului (funcție de cerința consumatorului ca valoare de debit și timp, poziția folosirii apei pe durata zilei). Ca atare este greu de controlat ca toată lumea să aibă apă atunci când dorește. Acest lucru se poate face prin cunoașterea valorii presiunii în noduri. Interpretarea valorilor de la o mulțime de noduri este complicată; astăzi acest lucru poate fi făcut cu mijloacele computerizate existente.

Exploatarea rațională / optimizată presupune asigurarea apei cu minimum de mijloace afectate. Cunoașterea funcționării rețelei se poate face în mai multe etape folosind un sistem complex de preluare a datelor rețelei și calculând în timp real un răspuns normal.

Sistemul SCADA realizează (în forma finală de funcționare):

- Cunoașterea valorii presiunii și debitului la intrarea în rețea;
- Cunoașterea valorii presiunii în noduri caracteristice echipate cu traductori cu măsurare continuă și transmiterea valorilor la dispecerul general;
- Realizarea pe un model matematic calat (care furnizează date corecte în rețea) al rețelei de distribuție, a valorii debitelor pe bare și a presiunii în toate nodurile;
- Introducerea valorilor de presiune măsurate și controlarea răspunsului rețelei;
- Controlul calității apei pe baza cunoașterii dozei de clor la intrarea în rețea și consumul acestuia pe baza valorii specifice a coeficientului de degradare a clorului; se poate determina zona cu clor puțin sau mult;
- Controlul calității apei prin măsurarea unor indicatori specifici de calitate (culoare, pH, durtate etc).

Exploatarea continuă și corectă permite optimizarea și obținerea de rapoarte ale căror concluzii pot fi extrapolate prin integrarea în sistemul SCADA al sistemului de apă (nu există încă în țară un asemenea sistem complet).

Consumul de energie pentru pomparea apei.

I-130. Ce reprezintă tehnologia SmartBall?

R-130. Pierderea de apă din rețelele de distribuție reprezintă astăzi o mare problemă pentru furnizorul de apă din cel puțin trei motive:

- Apa distribuită este valoroasă din cauza efortului material și al costului investit; ca atare nu este rațional ca aceasta să fie folosită în alt scop (în timp pierderea de apă devine cel mai sigur consumator de apă);
- Apa pierdută produce necazuri altora (subsoluri inundate, rețele subterane afectate, deteriorarea căii de trafic, apă falsă în rețeaua de canalizare etc);
- Apa devine din ce în ce mai valoroasă din cauza modificării continue a condițiilor de mediu și a scăderii resurselor.

Trebuie deci să se acționeze asupra pierderilor de apă prin reducerea acestora la limite acceptabile (sub 20%). Pentru aceasta trebuie cunoscut locul unde se produce pierderea de apă și mărimea acesteia; aceasta poate fi locală și semnificativă și se poate vedea de cele mai multe ori pe stradă sau poate fi difuză și greu de determinat.

Totodată se poate întâmpla ca și calitatea apei să se deterioreze din cauza pierderii de apă sau a deteriorării suprafeței interioare a tuburilor. Cunoașterea calității acesteia este importantă.

Detectarea locului pierderii de apă se poate face cu mijloace de suprafață prin detectarea sunetului produs de apa care curge printr-un orificiu (energia cinetică se transformă în zgomot); tehnica are multe realizări dar este și complicată în ce privește precizia de determinare și deci volumul săpăturilor neprecise care se fac pentru remediere.

Tehnica SmartBall (bila inteligentă) este o tehnică avansată; ea constă din introducerea unui dispozitiv electronic complex înfășurat într-o bilă de material moale (pentru protecție) în fluxul de apă; dispozitivul "curge" odată cu apa și este capabil să arate secțiunea în care se produce pierderea de apă și intensitatea acesteia, precum și calitatea suprafeței interioare a tubului; unele pot indica și grosimea peretelui conductei; scos afară se poate descărca informația înmagazinată; în acest fel se obține o informație prețioasă cu o durată mică de întrerupere a curgerii apei (pentru introducerea bilei); condiția de bază este existența unui loc unde acest dispozitiv poate fi ușor de introdus și de scos.

Se pretează cel mai bine la controlul aducțiunilor.

A6. Stații de Pompare

/ 10, 16, 20, 25/

I-131. Când se prevăd stații de pompare în sistemul de alimentare cu apă?

R-131.

- Când energia pe care o are apa în secțiunea respectivă nu este suficientă pentru folosirea în scopul propus;
- Când se scoate apa din puț/foraj/râu unde cota apei este mai mică decât cota terenului;
- Când cota inițială nu este suficientă pentru ca apa să o parcurgă un anumit traseu, figura 131.

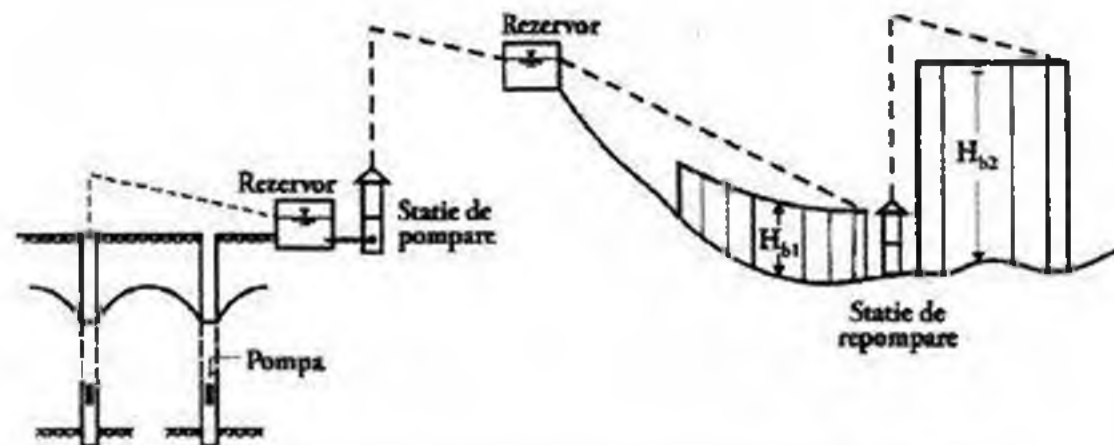


Figura 131. Stații de pompare în schema de alimentare cu apă

- Când apa trebuie să ajungă la rezervor;
- Când apa se află într-un rezervor la cota joasă și trebuie să alimenteze locuințe aflate la cote mai mari;
- Când trebuie combătut incendiul sau spălat cu apă sub presiune un obiect al sistemului, etc.

I-132. Care sunt elementele componente ale unei pompe centrifugale?

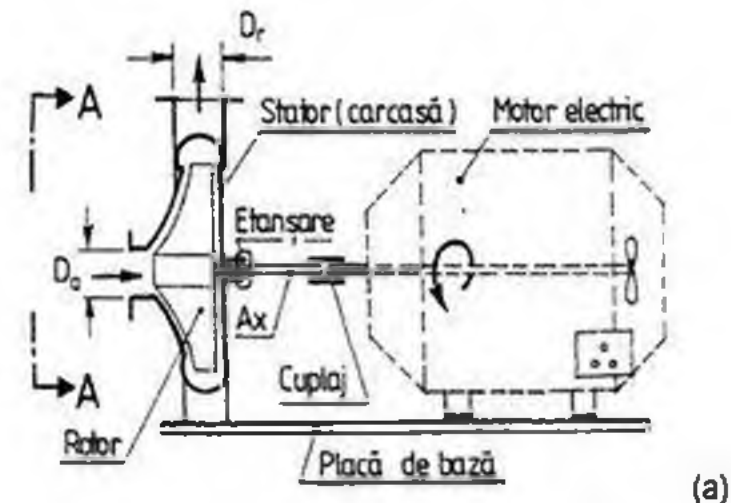
R-132. Pompele centrifugale sunt cele mai utilizate pompe în domeniul alimentării cu apă, deoarece:

- Lucrează prin rotație iar viteza și energia rotorului pompei antrenată de un motor electric se transferă apei; viteza rotorului devine viteza apei ceea ce pentru apă înseamnă energie cinetică ($m \cdot v^2 / 2g$); în condiții favorabile aceasta se transformă în energie de presiune (p/γ), p fiind presiunea iar γ greutatea specifică a apei (1000 kgf/m^3);

- Este cuplată direct la un motor electric, cel mai bun motor care a fost realizat până acum (are randamente de minimum 90%); prin funcționare constantă și continuă nu se vor produce șocuri hidraulice în conducta de refulare (lovitură de berbec);
- Lucrând la turație mare (minimum 750 rotații pe minut = rpm) pompa va avea gabarite mici, deci va fi ușor de amplasat;
- Nu funcționează decât dacă este plină cu apă (amorsată).

Elementele componente ale pompei sunt, figura 132:

- Pompa propriu zisă: poate fi cu ax orizontal sau cu ax vertical;
- Rotorul pompei este partea activă a pompei; primește energie de la motor și o transformă în energie cinetică;
- Carcasa pompei (statorul / camera spirală) este partea care închide rotorul și asigură transformarea energiei cinetice a apei în energie de presiune; asigură rezemarea pompei pe fundație;
- Placa de bază care permite carcaserii solidarizarea cu buloane de fundație pentru transmiterea forței și reducerea vibrațiilor;
- Orificiul (gura) de aspirație prin care apa poate intra în pompă;
- Orificiul de refulare prin care apa este împinsă în conducta de refulare;
- Cuplajul pompei care asigură transmiterea energiei de la motorul electric la pompă.



(a)

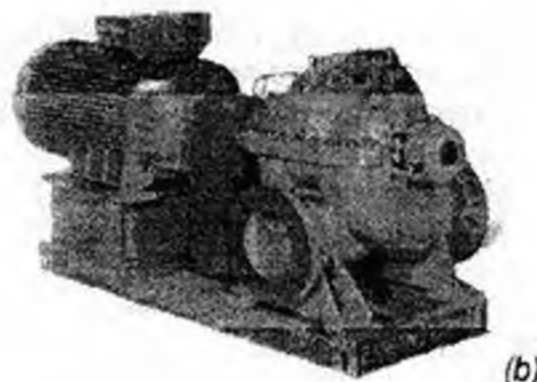


Figura 132. Elemente componente ale pompei centrifugale și vederea generală a unei pompe orizontale cu refularea orizontală.

Î-133. Care sunt elementele componente ale sistemului de pompare?

R-133.

- Agregatul de pompare, figura 133;

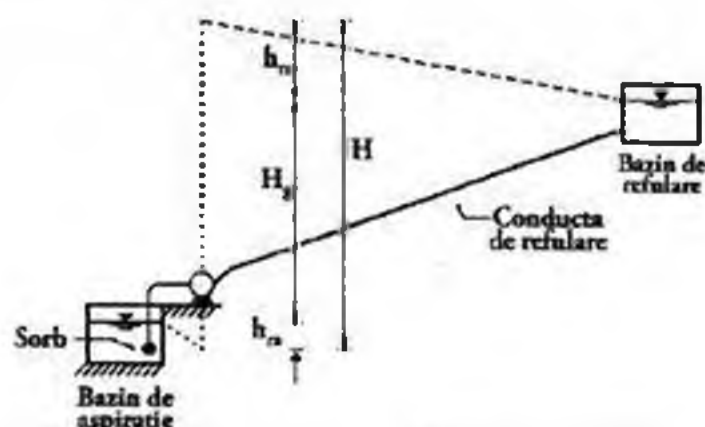


Figura 133. Elementele componente ale sistemului de pompare

- Sursa de alimentare cu energie a motorului electric (220, 380, 6000V);
- Bazinul de aspirație, rezervorul din care poate fi luată apa;
- Conducta de aspirație, prevăzută cu sorb de protecție la intrarea apei în conductă, vană de izolare a pompei dacă la aceeași conductă sunt legate mai multe pompe;
- Reducția de intrare în pompa care face legătura dintre conductă (dimensionată la o viteză normală de 0,5-1,0 m/s) și orificiul de aspirație.
- Bazinul de refulare – locul în care ajunge apa pompată;

- Conducta de refulare prin care pompa este legată de bazinul de refulare.
- Clapetul de reținere (vana antiretur) care împiedică întoarcerea apei în pompă dacă se întrerupe alimentarea pompei cu energie (protejează pompa împotriva rotirii inverse);
- Vana de refulare care permite închiderea refulării și reglarea debitului pompat;
- Instrumente de măsurat presiunea, debitul, puterea consumată etc;
- Elementele clădirii stației de pompare, construcția care protejează pompele.

Î-134. Cum se alege o pompă pentru un sistem de pompare?

R-134.

- Se cunoaște schema hidraulică de amplasare, figura 133;
- Se dispune de un catalog de pompe, oferta unui furnizor de pompe;
- Se determină înălțimea de pompare, H și debitul de pompat, Q ;
- Se caută în catalog o pompă care să aibă caracteristicile cerute Q, H ;
- Dacă se găsește atunci acela este tipul de pompă; vor fi alese două pompe din care una va fi de rezervă (schimbă imediat pompa în funcțiune); se verifică valoarea randamentului (valoare peste 70%);
- Dacă nu se găsește o pompă se caută în mod similar alt catalog;
- Dacă nu se găsește o pompă adecvată se împarte debitul la 2 și cu valorile $Q/2$ și H se caută pompa; vor fi 2+1 pompe (una de rezervă);
- Dacă nu se găsește pompa nici la $Q/2$ se încearcă $Q/3$ ș.a.m.d.

Î-135. Cum se verifică faptul că pompa/ pompele alese asigură parametrii ceruți și vor funcționa cu randament bun?

R-135. Se construiește graficul punctului de funcționare astfel:

- Se caută în catalog curba pompei $Q = f(H)$ și se desenează la o scară convenabilă (pe hârtie sau pe calculator); dacă sunt mai multe pompe (în paralel) se dublează, triplează (câte pompe active sunt) valorile lui Q pentru aceeași valoare H ;
- Se calculează curba instalației, $H = H_s + M Q^2$ dând valori lui Q și se desenează pe același grafic;
- Intersecția între curba pompei și curba conductei arată punctul de funcționare, real (pompa și conducta transportă același debit);
- Se desenează și curba randamentului (din catalog, $Q = f(\eta)$);

- Se verifică dacă la valoarea Q găsită la punctul de funcționare valoarea randamentului se găsește în apropierea valorii maxime; înseamnă că pompa va funcționa eficient;
- Din grafic se mai poate constata că este rațional că stația de pompare să fie echipată cu un număr cât mai mic de pompe ("aparent" fiecare pompă nou adăugată are o contribuție mai mică).

I-136. Când trebuie asigurată sursă dublă de energie la stația de pompare?

R-136.

- Când stația de pompare este esențială în funcționarea sistemului;
- Când stația de pompare asigură cu apă consumatori importanți;
- Când debitul de incendiu depășește 20 l/s;
- În alte condiții în care se apreciază acest lucru;
- Dacă nu se poate face legătura electrică la două rețele diferite se prevede sistem local de producere a energiei (generator electric) sau se prevede o pompă antrenată de un motor termic (motopompă);
- Când alimentarea cu energie nu are siguranța necesară durata întreruperii funcționării pompelor este normată.

I-137. Cum se poate determina viteza economică (diametrul economic al unei conducte funcționând prin pompare?

R-137.

- Se cunoaște schema hidraulică de funcționare, debitul, lungimea conductei, înălțimea geodezică de pompare, figura 137.

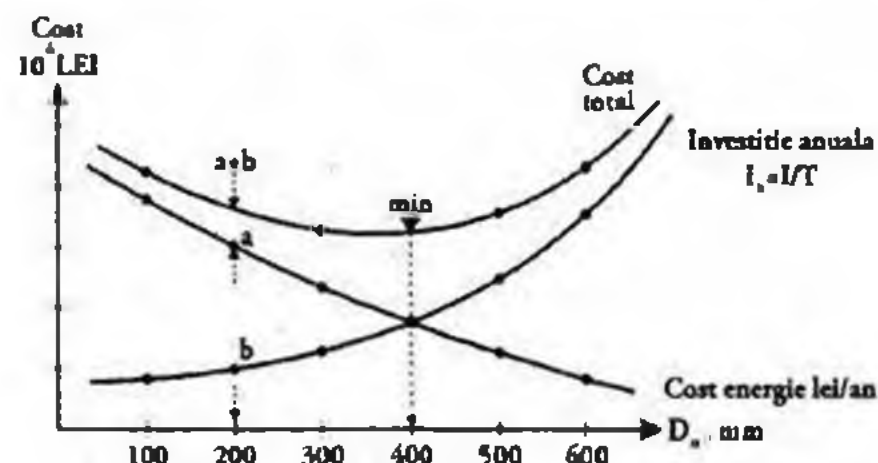


Figura 137. Determinarea diametrului economic

- Se alege tipul de material pentru conductă funcție de cost, natura apei pompate și tehnologia de realizare pe teren.
- Pentru un diametru ales: (1) se calculează costul de investiție în conductă, valoarea I (lei);
- Pentru același diametru se calculează pierderea de sarcină și înălțimea de pompare; se poate calcula puterea pompei $-P$; considerând că pompa lucrează continuu (8760 ore/an) se calculează energia necesară $E = P \cdot T$ și cunoscând tariful pentru energie (e) se calculează costul energiei $C_e = lei / an$;
- Cum conducta ca să funcționeze trebuie construită (I) și apoi pompa ținută în funcțiune (C_e) se cumulează cele două valori;
- Cum nu se pot aduna direct se împarte valoarea investiției la durata teoretică (sau durata normată de amortizare a investiției) și se obține cota anuală de investiție $I/n = \dots lei / an$; acum cele două valori pot fi sumate rezultând costul total anual; un alt mod de calcul se adună valoarea de investiție cu valoarea costului energiei multiplicată cu numărul de ani luați în calcul;
- Se repetă calculul și se constată că există un diametru pentru care suma cheltuielilor totale este minimă; această valoare corespunde diametrului economic iar viteza corespunzătoare este viteza economică.

I-138. Cum se pornește o pompă centrifugă?

R-138.

- Se verifică integritatea instalațiilor și faptul că apa există în bazinul de aspirație iar bazinul de refulare o poate primi;
- Se verifică legătura electrică la pompă și faptul că rotorul se învârtă ușor.
- Dacă pompa nu este amorsată se amorsează cu instalația existentă după ce în prealabil a fost închisă vana de pe refulare;
- Se pornește pompa și se începe deschiderea vanei de pe refulare astfel încât în cca 0,5-1,0 minute vana să fie deschisă complet;
- Se verifică parametrii de funcționare (Q, H) și faptul că pompa (motorul) nu se supra-încălzește, pompa nu produce zgomot supărător, ansamblul pompă-motor nu vibrează exagerat).

I-139. Cum se alege amplasamentul stației de pompare?

R-139.

- Cât mai aproape de construcția din care se pompează apă (bazinul de aspirație); pierderile de sarcină pe aspirație sunt importante;

- Pe un teren unde se poate asigura zona de protecție sanitară;
- În construcție separată sau în construcție comună cu alte construcții;
- Pe un teren cu destinație publică;
- Lângă o sursă de energie electrică sigură;
- Cu drum de acces liber;
- Funcție de tipul construcției preconizate (în cheson, în construcție singulară supraterană, în construcție liberă subterană, în alte construcții existente/ cu alte destinații).

Î-140. Cum se determină cota axului pompei?

R-140.

- Sub nivelului minim al apei din bazinul de aspirație (se evită instalația de amorsare); pompa fiind amorsată poate fi pompată oricând.
- Sub nivelul maxim al apei din bazinul de aspirație; cu restricția că nu se poate porni decât dacă nivelul apei în bazin este maxim; în caz contrar se prevede instalație de amorsare, figura 140.

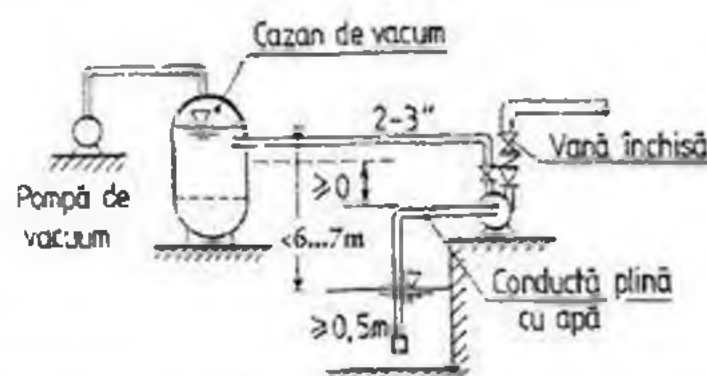


Figura 140. Instalație de amorsare a pompelor uscate

- Astfel încât conducta de refulare să poată pleca din clădire fără lîră de racordare (necesită ventil de aerisire).
- Deasupra nivelului minim al apei din bazinul de aspirație dar cu o diferență de cotă mai mică decât NPSH-ul pompei la debitul maxim, figura 141b.
- Astfel încât construcția de protecție să poată fi fundată sub adîncimea de îngheț.
- Dacă construcția rezultă sub nivelul apei subterane se prevede o bună hidroizolație și se verifică la plutire.

Î-141. Care este semnificația NPSH și ce importanță are în alegerea pompei?

R-141.

- NPSH (Net Positive Suction Head) semnifică valoarea maximă a presiunii în axul pompei astfel încât să nu se producă apariția cavității în pompă sau în instalație.
- Regula generală este ca NPSH pompă să fie mai mare decât NPSH instalație.
- Calculul NPSH se face funcție de temperatura apei (presiunea de vaporizare, p_v), cota altimetrică absolută (presiunea de vaporizare a apei), rezistența hidraulică a circuitului bazin de aspirație – pompa, debitul pompei, figura 141.

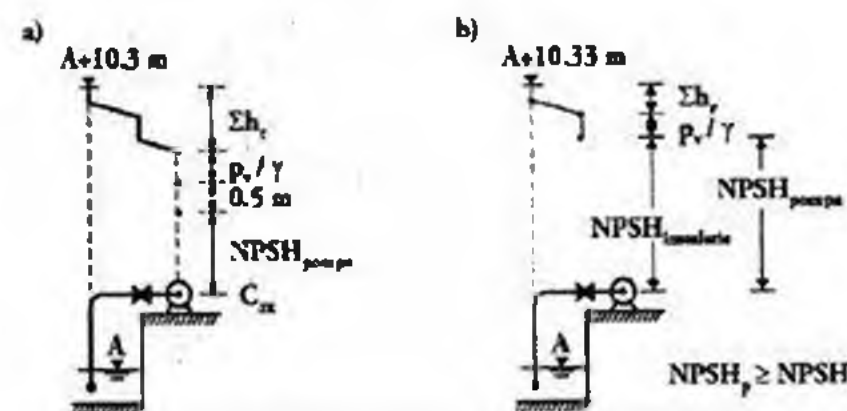


Figura 141. Determinarea NPSH instalație:

(a)- determinarea cotei axului pompei.

(b)- verificarea că NPSH pompă este mai mare decât NPSH instalație

- NPSH pompa este o caracteristică a pompei și este dată de furnizorul (constructorul) pompei.

Î-142. De ce și când este rațională folosirea unei pompei cu turație variabilă?

R-142.

- Dimensionarea unei pompei se face funcție de Q și H ; dacă valorile Q și H sunt constante în timp o pompă cu turație constantă este foarte bună.
- Ce se întâmplă dacă însă în timpul funcționării, din motive tehnologice, debitul variază în limite mari (de la simplu la dublu sau chiar mai mult); reglarea debitului numai din vana de refulare este dezavantajoasă deoarece se pierde energie (diferența între curba de pompare și curba conductei); curba pompei este cea care dictează

deoarece pompa este antrenată de motor iar motorul funcționează la turație constantă.

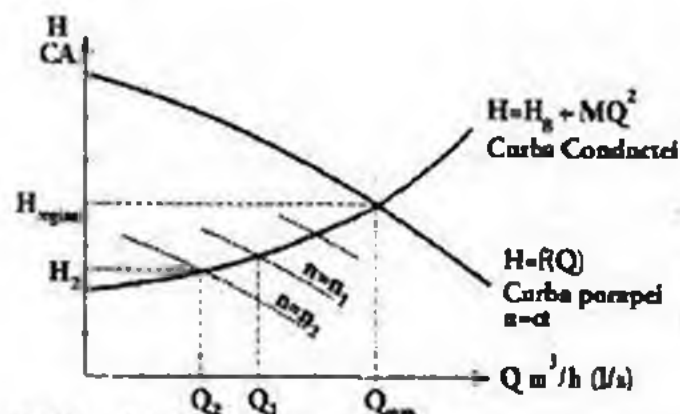


Figura 142. Punctul de funcționare la o pompă cu turație variabilă.

- Pentru ca punctul de funcționare să "culiseze" pe curba conductei ar trebui ca și curba pompei să se modifice; acest lucru este posibil astăzi prin atașarea la pompă a unei instalații de variație a turației. Modificând turația (micșorând-o) curba pompei "cade" într-o nouă poziție (ca și cum ar fi altă pompă) și punctul de funcționare ajunge la noua valoare a debitului cerut; în acest fel se reduce total pierderea de energie. Trebuie verificat randamentul pompei.

I-143. Cum se poate combate lovitura de berbec?

R-143.

- Lovitura de berbec sau șocul hidraulic este fenomenul care se dezvoltă în conductele sub presiune în momentul în care apare o modificare bruscă a vitezei apei în conductă (energia cinetică); dacă într-o instalație cu pompare se oprește pompa, cantitatea de mișcare pe care o are masa de apă din conductă nu mai poate fi susținută; apa începe să curgă în sens invers comprimând progresiv stratele de apă deoarece clapetul se închide relativ brusc; după atingerea împingerii maxime (apa se comprimă, pereții conductei se dilată) începe faza a doua de destindere când apa curge în sens normal producând vacuum în locul de unde pleacă. Această succesiune de unde de presiune pozitive și negative pot solicita conductă și pompa. Este unul din puținele cazuri ingineresti în care se consideră că apa este compresibilă.
- Protecția pompei se realizează prin prevederea, imediat după pompă, a unui clapet de reținere (vană/clapet de sens); când apa încearcă să curgă în sens invers clapetul se închide și șocul va trebui suportat integral de conductă.

- Cum pomparea apei nu se poate face decât prin conductă rezultă că aceasta trebuie protejată. Soluția cea mai larg răspândită este recipientul tip hidrofor (un fel de "air bag" pentru apă dar pentru protecția conductei); pe conductă de refulare se brânșează un cazan tip hidrofor în care o parte din volum este plină cu apă și o parte este plină cu aer la o presiune egală cu presiunea normală de funcționare a conductei. Dacă apare o suprasarcină apa de lângă pompă începe să fie comprimată și o parte din ea intră în cazan prin comprimarea aerului; după trecerea unei de presiune pozitive apa din cazan este împinsă înapoi în conductă și anulează tendința de punere sub vacuum. Fenomenul se amortizează prin frecarea apei cu conductă, figura 143.

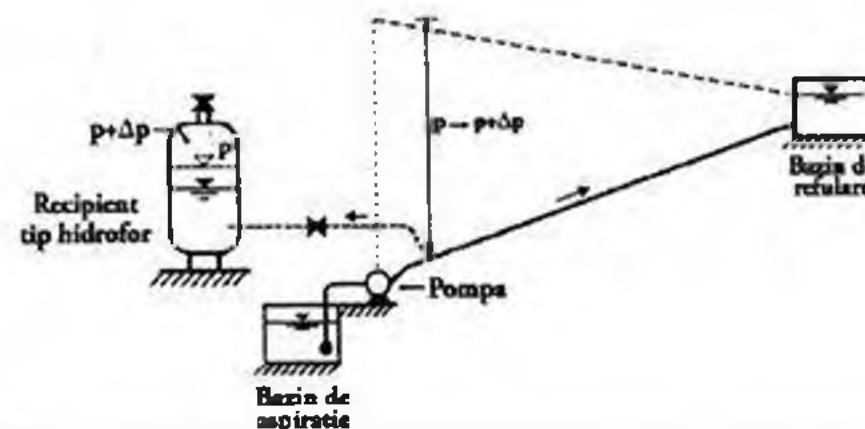


Figura 143. Combaterea loviturii de berbec folosind recipient cu pernă de aer

- Cea mai simplă soluție constructivă (nu și cea mai ieftină) este să se adopte o conductă cu pereți groși care să țină la solicitările din acest șoc hidraulic.
- Șocul se poate declanșa și la o conductă care curge gravitațional dacă materialul cedează brusc (viteza crește brusc) sau conductă se blochează brusc (se păpușează de exemplu, sau o vană se închide brusc etc).

A7. Stații de Tratare

/2,7,10,18,20,24/

I-144. De ce este necesară stația de tratare în sistemul de alimentare cu apă?

R-144.

- Deoarece de cele mai multe ori calitatea apei din sursă nu corespunde calității cerute de utilizator.
- În cazul apei potabile, pentru a satisface cerințele Legii 458-02 privind calitatea apei potabile, apa furnizată la robinet trebuie să aibă minim $0,2 \text{ mg.Clor/dm}^3$, din motive de protecție contra poluării bacteriene.
- În unele cazuri apa din sursă nu conține (în cantitatea respectivă) unii dintre compușii necesari pentru o apă sănătoasă; cazul mai des întâlnit este cel al lipsei compușilor de Ca, Mg care dau duritatea apei.
- În unele cazuri se dorește să se dea apei de alimentare o calitate în plus; cazul cel mai folosit a fost (la noi în țară) cel de introducere a Fluorului în apă în vederea protejării populației contra cariilor dentare.
- Obiectul tehnologic prin care se face corectarea calității apei este numit "stație de tratare", uneori și *uzina de apă*.

I-145. Care sunt regulile de bază în alcătuirea schemei tehnologice a stației de tratare?

R-145.

- Intervenția pentru corectarea calității apei să fie minimă; apa trebuie să își păstreze calitatea de apă naturală și după tratare. Din această cauză nu se poate capta decât apa care la sursă îndeplinește condițiile de calitate prevăzute de NTPA 013.
- Tehnologiile folosite să conțină tehnici acceptate iar din punct de vedere sanitar să fie aprobate.
- Reactivii folosiți să fie aprobați de organele de sănătate publică pentru folosire la tratare în vederea obținerii apei potabile.
- Apa rezultată în urma tratării trebuie să fie limpede, să aibă un gust plăcut, să nu aibă miros și să fie sigură din punct de vedere bacteriologic.
- Costul tratării să nu fie exagerat.
- Schema de tratare să fie sigură iar performanțele să fie omologate din punct de vedere științific și practic.

- Stația de tratare se amplasează de obicei lângă sursa de apă; în acest fel necesarul de apă pentru întreținerea stației nu trebuie transportat la distanțe mari (sporul de debit poate fi de ordinul 10%).
- Stația trebuie să fie amplasată lângă o sursă de energie și într-un amplasament ușor accesibil în orice anotimp deoarece este exploatată de către personal care trebuie schimbat zilnic și iar reactivii trebuie transportați până la stație.
- Amplasamentul să poată fi protejat din punct de vedere sanitar și contra vandalismului.

I-146. De ce este nevoie de un sistem de avertizare asupra calității apei la sursă?

R-146.

- Calitatea apei în sursele de suprafață (râu, lac) nu este constantă în timp; trebuie să existe timp pentru punerea stației de tratare în stare de funcționare pentru noua situație. Pe unele râuri turbiditatea apei depășește uneori 20-30000 grade NTU. La o asemenea turbiditate toate obiectele stației "se înecă" în namol și repunerea lor în funcțiune poate fi extrem de complicată.
- Este posibilă o poluare importantă pe râu; închiderea stației poate fi o soluție rațională pentru a păstra apa; stația va fi pusă în funcțiune după îndepărtarea sursei de poluare.
- Murdărirea apei în sursă poate fi și un act de sabotaj; trebuie combătut prin trepte suplimentare de tratare. Trebuie protejată cantitatea de apă existentă în obiectele stației de tratare; blocarea obiectelor lungeste durata de repunere în funcțiune a stației.

I-147. De ce în unele cazuri se justifică amenajarea unor bazine de uniformizare a calității apei, Bazine de Apă Curată (BAC)?

R-147.

- La stații mari de tratare, cu consumatori importanți, o întrerupere a funcționării stației poate avea efecte mari; rezervorul nu poate avea o rezervă de avarie așa de mare iar rezerva de apă de incendiu trebuie refăcută zilnic în ziua următoare incendiului etc;
- Una dintre soluțiile adoptate este aceea de realizare a unui bazin amonte de stația de tratare, bazin în care apa să poată fi acumulată în perioadele de apă bună la sursă și să fie utilizată pe durată imposibilității folosirii normală a sursei de apă, figura 147;

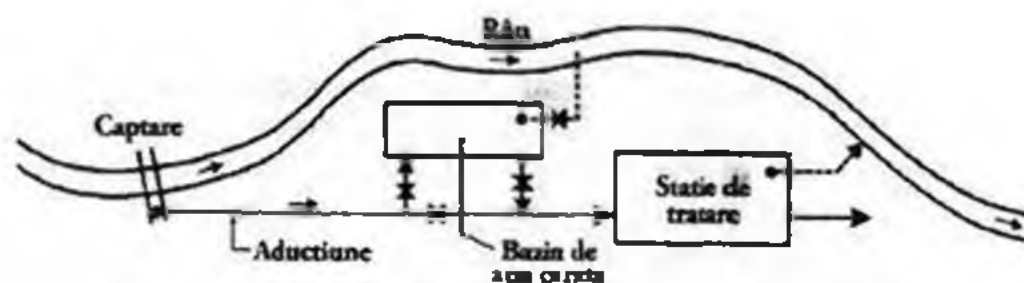


Figura 147. Amplasarea Bazinului de Apă Curată (BAC)

- În unele cazuri este posibil ca apa să suporte o primă tratare în acest bazin și să asigure apei o calitate aproape constantă; în acest fel procesul de tratare este mai uniform, mai ușor de controlat și probabil vor fi folosiți mai puțini reactivi;
- Staționarea apei în bazin trebuie ferită de fenomene de eutrofizare, folosirea apei în alte scopuri (agrement) etc.

I-148. Cum se stabilește în mod concret tehnologia de tratare a unei stații?

R-148.

- Pe baza unui studiu de tratabilitate efectuat pe o stație pilot; pe acest pilot pot fi încercate multe variante până se pot deduce: treptele de tratare, tipul obiectelor necesare, tipul reactivilor necesari, dozele și ordinea de introducere, parametri de lucru ai principalelor obiecte;
- Pe baza similarității; dacă pe râul respectiv există o stație de tratare o analiză critică a modului de funcționare și a parametrilor realizați poate conduce la alcătuirea schemei viitoarei stații de tratare;
- Pe baza unor cunoștințe și supoziții științifice; se cunoaște performanța unor obiecte folosite la tratarea apei precum și a efectelor unor reactivi; schema rezultată va trebui testată ulterior și îmbunătățită;
- Pe baza realizărilor din străinătate prin importul unei tehnologii de tratare, total sau numai pentru unele obiecte; în acest caz siguranța funcționării trece în seama firmei care impune tehnologia;
- Adoptarea unei soluții se face pe baza unui calcul tehnico-economic privind costul de operare și siguranța în funcționare.
- Totdeauna trebuie luat în calcul faptul că tehnica de tratare va avansa dar și a faptului că este posibil ca în timp calitatea apei la sursă să se deterioreze datorită unei poluări progresive chiar de mică intensitate;

- Din această cauză este bine dacă la stațiile mari de tratare se realizează și o stație de tratare pilot; pe aceasta se va putea încerca o tehnologie nouă, un reactiv nou etc; cantități adecvate din apa sursei pot fi transportate la o stație pilot existentă unde pot fi făcute încercările respective.

I-149. Ce semnifică tratarea apei în sistem multibarieră (multi barrier treatment)?

R-149.

- Una dintre problemele importante și obligatorii în tratarea apei este controlul microorganismelor din apă; acestea pot fi banale sau patogene iar efectul distribuiri apei cu microorganisme poate fi declanșarea unei epidemii. Controlul se face prin tratarea cu "reactivi" de dezinfectare;
- Apar două fenomene contradictorii: (1) microorganismele încep să se apere și nu mai mor la o tratare cu doze mici de reactiv sau numai cu un tip de reactiv; (2) creșterea dozelor de reactiv poate conduce și la obținerea unor produși secundari periculoși și fatali a căror înlăturare poate fi mai grea decât eliminarea microorganismelor în sine;
- Rezolvarea problemei a căpătat o soluție treptată pe măsură ce au fost descoperite mijloace noi de combatere și au fost mai bine cunoscute efectele produșilor secundari (by products, de tipul Trihalometanilor, bromatilor etc, cu efect cancerigen);
- Tratarea multi barieră înseamnă tratare cu doze mici în trepte repetate și în configurații de maximă eficiență cu reactivii cunoscuți. Este posibil ca această tehnică să se dezvolte în timp. Cu cât apa este mai murdară și mai puțin protejată la sursă cu atât numărul barierelor (treptelor de tratare) va crește.

I-150. Care sunt reactivii necesari în tratarea apei?

R-150. Din punct de vedere al tratării apei reactivii se împart în mai multe categorii:

- **reactivi de coagulare**- săruri de metale (Al, Fe, etc) folosiți pentru destabilizarea suspensiilor coloidale din apele tulburi;
- **reactivi de floculare** (în general polimeri) folosiți pentru aglomerarea suspensiilor coloidale destabilizate;
- **reactivi de oxidare** a unor substanțe organice sau de altă natură din apă: oxigenul, ozonul, clorul, dioxidul de clor, permanganatul de potasiu etc.

- reactivi pentru corectarea pH ului apei: lapte de var, sodă caustică, sodă calcinată etc;
- reactivi pentru corectarea unora dintre caracteristicile chimice ale apei: dedurizarea cu var și sodă calcinată, durizarea apei cu lapte de var sau carbonat de calciu și dioxid de carbon etc;
- reactivi pentru dezinfectarea apei: Clor, Dioxid de clor, Ozon, Hipoclorit de sodiu etc.

I-151. Dece este necesară tratarea apei cu reactivi?

R-151.

- Tratarea apei cu reactivi se face în trei scopuri: (1) o mai bună limpezire a apei, (2) corectarea unora dintre caracteristicile chimice ale apei (3) dezinfectarea apei;
- Îmbunătățirea limpezirii este necesară deoarece, mai ales în apa de suprafață, o parte importantă dintre suspensii au dimensiuni foarte mici; viteza de separare este foarte mică iar forța de respingere (la suspensiile coloidale), de tip electrostatic, nu lasă particulele să se aglomereze; drept urmare suspensia, numită coloidală, este foarte stabilă; adăugând un reactiv de destabilizare se anulează sarcina electrică și particulele se pot aglomera; accelerarea aglomerației se face folosind al doilea tip de reactiv numit reactiv de floculare; rezultatul este "un fel de precipitare a suspensiilor" care astfel se pot separa mult mai rapid ca suspensii gravimetrice;
- Corectarea unora dintre caracteristicile chimice se poate face pentru îmbunătățirea limpezirii sau pentru reducerea unora dintre ionii prezenți în apă: se pot face asemenea operații pentru eliminarea fierului din apă (precipitare prin oxidare cu oxigen, ozon, clor etc și limpezire), reducerea Manganului din apă prin oxidare catalitică folosind oxigenul, sau oxidare directă cu Permanganat de Potasiu (pentru compuși rezistenți), reducerea durtății apei (bicarbonaților care dau durtatea temporară și a carbonaților care dau durtatea permanentă); reducerea se poate face cu var, sodă calcinată, schimbători de ioni, osmoză inversă etc; de multe ori este nevoie de corectarea pH ului pentru asigurarea unei bune reacții sau pentru protejarea instalațiilor contra agresiunii sau în crustărilor (depunerii de "piatră" pe pereții conductelor);
- Corectarea compușilor prezenți în apă se poate face și pentru creșterea concentrației acestora; cazul cel mai răspândit este cel al durtății; sunt cazuri când apa are sub 5° durtate, limita cerută de legea calității apei; creșterea se poate face prin tratare cu lapte de var, bicarbonat de Ca și dioxid de carbon, trecerea printr-o masă de

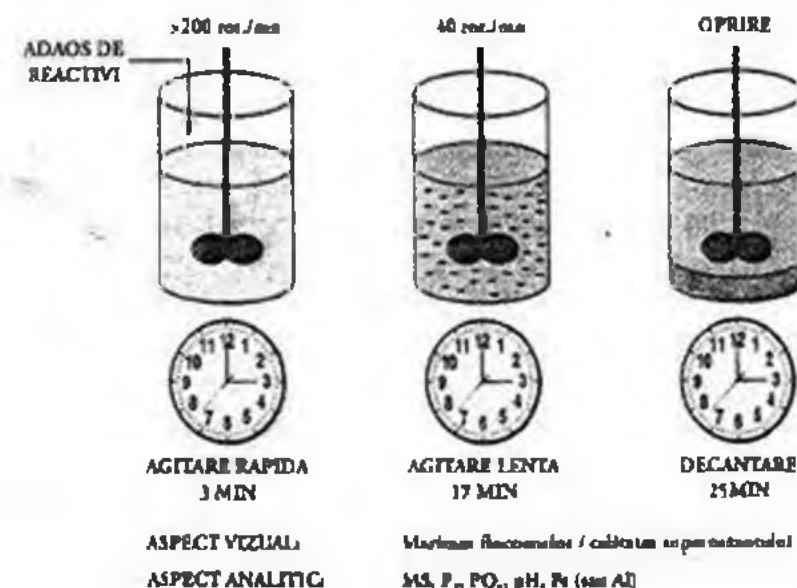
marmură dacă apa are un conținut de CO_2 ridicat etc. S-a utilizat și creșterea conținutului de Fluor în apă în vederea menținerii sănătății danturii dar acest caz este relativ rar.

Un caz special îl reprezintă tratarea nămolurilor în vederea unei îngroșări sau deshidratări rapide.

I-152. Cum se stabilește doza necesară de reactiv?

R-152.

- Tipul de reactiv pentru tratare se stabilește odată cu stabilirea procesului tehnologic de tratare funcție de caracteristicile apei brute ("amprenta apei");
- Cu valorile estimate se realizează proiectul și se estimează costurile de operare;
- La punerea în exploatare a stației se urmărește doza de reactivi și se ajustează după rezultatul tratării; ideea de bază este minimizarea dozelor de reactivi și deci reducerea costurilor de operare;
- În mod curent prin probe de laborator făcute zilnic sau odată cu schimbarea calității apei (turbidității, temperaturii, pH ului etc) se urmărește doza de reactivi folosind echipamente adecvate; unul dintre cele mai folosite echipamente este JAR Testul, figura 152;



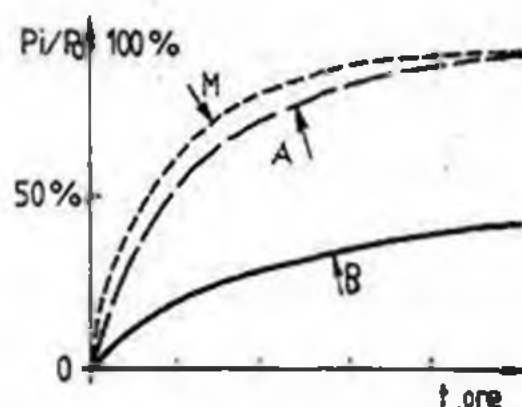


Figura 152. Stabilirea dozei de reactiv cu ajutorul JAR TEST-ului

- Periodic, odată cu apariția de noi reactivi, se testează în laborator efectul, doza și costurile de operare necesare. Este necesară și verificarea eventualelor reziduuri ramase în apă.

Î-153. Care sunt regulile generale de folosire a reactivilor?

R-153.

- Folosirea dozei minime de reactiv;
- Folosirea reactivului care este aprobat pentru utilizarea în scopul destinat;
- Adăugarea reactivilor în ordinea care asigură eficiență maximă,
- Asigurarea condițiilor tehnice (timp de reacție, timp de amestec, timp de trecere, gradient de amestec) în vederea folosirii totale a reactivului.
 - Prepararea reactivului într-o asemenea concentrație încât dozarea și reacția să se poată face în condiții optime.
- Folosirea criteriului C.G.T (C- concentrația suspensiei, G-gradientul de amestec, T- timpul de reacție) pentru dimensionarea obiectelor în care se realizează folosirea reactivilor (bazin de destabilizare-reacție, bazin de floculare);
- Corectarea continuă a reactivilor în concordanță cu calitatea apei; instalațiile de dozare trebuie să fie performante;
- Verificarea calitativă a fiecărei tranșe de reactivi aprovizionați.

Î-154. Dece este necesară/ obligatorie dezinfectarea apei?

R-154.

Într-un litru de apă pot trăi milioane de microorganisme; printre acestea unele sunt direct periculoase pentru organismul omenesc (bacterii patogene) iar altele sunt periculoase prin rezultatul activității lor (producția de enzime) chiar dacă sunt bacterii banale.

Îmbolnăvirea microbiologică are o caracteristică diferită de îmbolnăvirea din cauza unor substanțe chimice:

- Se poate face cu un număr relativ mic de microorganisme și în șarje.
- Microorganismul fiind viu se înmulțește în corpul omenesc producând o boală care poate fi chiar mortală.
- Îmbolnăvirea poate fi în masă rezultând o epidemie; epidemia este foarte greu de controlat și poate fi costisitoare (în noiembrie 2010 în Haiti au fost înregistrate peste 20000 cazuri de îmbolnăviri cu holera).
- Îmbolnăvirea se face cu agenți care nu avertizează corpul omenesc (o apă poluată cu agenți chimici poate fi acră, amară, să aibă miros, să fie tulbure etc); o apă impurificată cu bacterii poate avea gust bun, poate fi limpede și efectul îmbolnăvirii se poate vedea la câteva zile.
- Din cauza riscului pe care îl prezintă pentru o masă mare de populație orice apă care se distribuie într-o localitate trebuie dezinfectată astfel încât din punct de vedere microbiologic să fie absolut curată; conform legii în apă trebuie să existe o doză de clor rezidual în stare să distrugă o contaminare accidentală.
- Deoarece impurificarea se poate face din apa brută prost tratată, din cauza unor doze insuficiente de dezinfectant, din cauza unor avarii și contact cu solul sau apa infectată, controlul dezinfectării se face continuu și pe toată suprafața orașului asigurat de rețeaua de distribuție.
- Chiar combaterea unei epidemii se face cu apă curată, dezinfectată.

Î-155. Care sunt regulile generale de realizare a dezinfectării apei?

R-155.

- Dezinfectarea se aplică totdeauna pe o apă limpezită deoarece într-o apă limpezită conținutul de microorganisme este minim; drept urmare și cantitatea de dezinfectat este minimă (mai ieftin și mai sigur, fără reziduuri mari).
- Dezinfectarea se aplică înainte ca apa să fie utilizată; aceasta înseamnă că preluarea apei direct din aducțiuni trebuie făcută cu atenție.
- Aplicarea agenților de dezinfectare trebuie făcută în trepte astfel încât rezultatul să fie bun și constant iar efectele secundare să fie minime.

- Nu orice agent de dezinfectare are efect asupra tuturor categoriilor de microorganisme. Trebuie deci ales reactivul eficient. Reclama des întâlnită "...distruge toate microorganismele cunoscute" are o doză mare de adevăr.
- Cel puțin unul dintre reactivii folosiți trebuie să aibă acțiune remanentă deoarece dezinfectarea apei în rețea încă nu se aplică; cum durata dintre plecarea apei din rezervor și ultimul consumator poate fi mare (uneori zile) trebuie asigurat dezinfectant în apa din rețea până la robinetul consumatorului.
- Nu se poate aplica nici-un agent de dezinfectare fără ca acesta să aibă aprobarea organelor de sănătate publică.
- Conform prevederilor Legii 458-legea calității apei potabile- apa distribuită populației trebuie să aibă un conținut de clor rezidual de 0,2 -0,5 mg/l.

I-156. Care sunt mijloacele de dezinfectare a apei și care poate fi efectul lor?

R-156.

- Clorul. Cel mai vechi reactiv, peste 100 ani (după 1936 în România); doze mici de clor (cca. 0,5-1 mg/l), activitate remanentă; la doze mai mari și în prezența unor anumite substanțe organice poate produce THM-trihalometani (cloroformul este primul pe listă) cu efect cancerigen; în cantitate mare dă un gust neplăcut apei; complicații la depozitare deoarece aceleași doze de clor pot fi mortale dacă sunt inspirate din aer. Cel mai utilizat mijloc în țara noastră. Supradozele pot fi corectate prin filtrare prin CAG sau chimic (adăugare de disulfid de sodiu);
- Ozonul- folosit în țara noastră înaintea clorului (stațiile de tratare a apei pentru orașele de pe Dunăre au avut ozon încă la începutul secolului 20); este mai agresiv decât clorul, nu are efect remanent, produce substanțe derivate-secundare periculoase (bromati), se produce pe loc, este relativ scump; nu poate fi folosit singur deoarece nu are efect remanent; în combinație cu clorul poate da rețete bune de dezinfectare. Este folosit și ca oxidant. Doze curente 1-5 mg/l;
- Dioxidul de clor-introdus relativ recent: este mai activ decât clorul, se folosește în doze mai mici (maximum 0,2 mg/l); se prepară pe loc și deci nu prezintă risc de depozitare; prezintă risc din cauza producerii cloritului de sodiu- toxic, se prepară în instalații specializate, deocamdată nu au fost semnalate situații în care se produc THM. Folosirea lui tinde să fie dezvoltată;

- Cloraminele preparate din clor și amoniac sau din hipoclorit de sodiu se dozează mai ușor, dozele sunt echivalente cu cele de clor, riscul de păstrare nu este mare; reactivul nu este des folosit;
- Hipocloritul de sodiu, lichid, produs industrial cu concentrație de 12-15% poate fi folosit în locul clorului la instalațiile mici; se păstrează în bidoane închise, nu produce THM, nu sunt probleme de depozitare, nu se poate păstra vreme îndelungată;
- Clorura de var, reactiv solid, livrat în butoaie închise, se degradează în timp în contact cu aerul, în reacție se produce hidroxid de sodiu deci influențează calitatea apei (o tulbură, crește pH ul), dozarea se poate face uscat sau umed. Reactantul este clorul cu efectele cunoscute;
- Radiația UV, cunoscută de multă vreme și folosită de natură pentru controlul microorganismelor, a fost relativ recent introdusă în tratarea apei; nu are efect remanent deci nu se poate folosi singură decât în cazuri speciale (localități mici și foarte mici unde controlul distribuției se poate face ușor, la apa subterană), se aplică numai la apă limpede. UV nu distruge bacteria ci deteriorează funcționarea mecanismului prin care aceasta se divide pentru înmulțire (rupe informația ADN);
- Pentru dezinfectare individuală pot fi folosite și alte metode: fierberea apei, folosirea de metale nobile (metode oligodinamice), apă oxigenată, folosirea de plante cu efect bactericid etc.

I-157. Dece clorul este reactivul cel mai folosit pentru dezinfectarea apei?

R-157.

- Are efect remanent; poate fi găsit în rețea și după câteva zile;
- Este un reactiv ieftin și care se produce la scară industrială;
- Se poate doza relativ ușor deoarece se livrează sub formă de lichid-gaz;
- Este eficient pentru foarte multe bacterii și virusuri existente în apă;
- Poate fi păstrat (în condiții de siguranță eficiente deoarece este un reactiv foarte periculos) multă vreme în depozite;
- Este cel mai vechi reactiv folosit, peste 100 ani;
- Are un cost scăzut de operare;
- Are dezavantajul că nu se poate folosi în doze mari deoarece produsele secundare periculoase sunt greu de îndepărtat (THM);
- Poate da rezultate bune în combinație cu alți reactivi de dezinfectare;

- Este obligatoriu deoarece conform legii în apa potabilă doza de clor remanent trebuie să fie 0,2 – 0,5 mg/l.

I-158. Care sunt condițiile minime pentru o bună dezinfecție a apei?

R-158.

- Apa să fie limpede; cu cât apa este mai limpede cu atât doza de reactiv este mai mică deoarece numărul de bacterii conținute este mai mic;
- Apa să nu conțină substanțe care să blocheze o parte din reactiv (în cazul clorului dacă apa are un conținut mai mare de amoniu clorul este blocat sub formă de cloramine de exemplu);
- Să nu existe trepte de aerare puternică a apei după ce a fost introdus reactivul deoarece se poate pierde o parte din acesta. Pastrarea clorului trebuie făcută în condiții riguroase/ normate.

I-159. Care apă este mai ușor de dezinfectat, apa de suprafață sau apa subterană?

R-159.

- Apa subterană fiind mai bine protejată din punct de vedere sanitar poate fi mai ușor de tratat.
- Apa subterană poate fi greu de dezinfectat dacă are în conținut substanțe care folosesc dezinfectantul pentru oxidarea lor: Fe, Mn, NO₃, NH₄ etc.
- Înainte de dezinfectare apa subterană trebuie aerată până la o limită normală (min 8-9 mg oxigen/l).
- Apa de suprafață poate fi greu de dezinfectat dacă nu este bine limpezită; o parte din substanța organică rămasă în apă blochează o parte din clor.
- Limpezirea poate fi făcută la valori aleatoare; în unele ore apa este mai limpede în altele mai puțin limpede.
- Temperatura apei de suprafață poate fi rapid variabilă; urmărirea cu doza de clor este mai complicată (clorul se dizolvă mai bine la temperaturi mai mici).

I-160. Care sunt treptele curent folosite în tratarea apei de suprafață?

R-160.

- La o apă captată dintr-un râu treptele obișnuite de tratare sunt:
 - *Limpezirea până la turbidități de 1 grad NTU; limpezirea se poate face în trei trepte deznisiparea, decantarea și filtrarea; folosirea reactivilor de coagulare-floculare este curent utilizată,*

- *Dezinfectarea.*

- La o apă captată dintr-un lac tratarea se face prin:
 - *Sitare prin filtre speciale pentru reținerea algelor,*
 - *Limpezire prin filtrare și mai rar prin decantare sau prin flotatie,*
 - *Dezinfectarea.*
- În cazuri speciale pot fi introduse trepte intermediare de: oxidare și interoxidare, corectarea pH ului, reținerea micropoluantilor cu Cărbune Activ Pulbere (CAP) etc.

I-161. Care sunt principalele elemente constructive ale filtrului?

R-161.

- Construcția care acoperă filtrele; din motive climatice toate cuvele de filtre rapide sunt închise pentru ușurința exploatării, în țara noastră;
- Cuvele de filtru; de regulă minimum trei și de suprafețe egale (3-120 m²); cea mai mare stație de filtre din țară are 32 cuve duble (cu 120 m² fiecare);
- Drenajul filtrului, numit drenaj de mare rezistență, amenajat sub fiecare cuvă;
- Galeria de conducte în care sunt amplasate toate conductele (este ideală dacă are și iluminat natural) care asigură funcționarea tehnologică a filtrului:
 - Conducta de apă de spălare (diametru mare), vopsită verde,
 - Conducta de aer de spălare (v= 10-15 m/s) așezată sus și vopsită galben,
 - Conducta de apă filtrată, vopsită albastru și deșușând în rezervorul de sub cuvă sau în exterior,
 - Conducta de alimentare cu apă brută (apă de filtrat); așezată sus; la multe cuve poate lipsi deoarece alimentarea se face prin galerie, figura 161,
 - Armături pe conducte și echipamente de măsurat parametrii de funcționare.

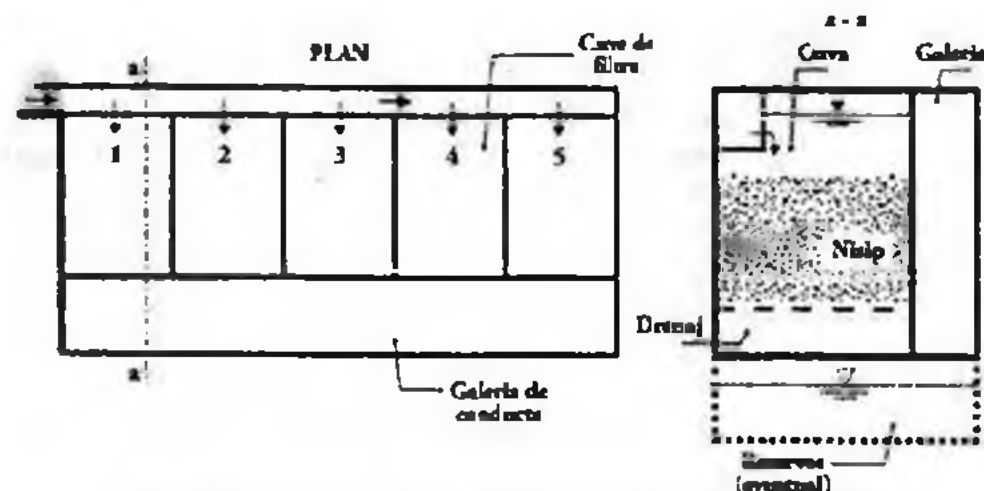


Figura 161. Elementele constructive ale filtrului rapid

I-162. Când se spală o cuvă de filtru?

R-162.

- Când apa din cuvă se pierde prin preaplin; înseamnă că nisipul este colmatat și o parte din apă se pierde la canalizare (T1).
- Când calitatea apei filtrate depășește limita de turbiditate stabilită; în mod normal ar trebui ca apa filtrată să aibă maximum 1^0 NTU (T2).
- Când durata de funcționare a cuvei este depășită; la o apă bine decantată cuva de filtru poate să funcționeze mult; se poate întâmpla ca în anumite cazuri dezvoltarea proceselor biologice în masa de nisip să fie importantă putând produce deteriorarea calității apei (gust, miros etc); după experiența sau precizările organelor sanitare se poate stabili o limită maximă de timp la care se face spălarea (T3).
- Când prin programul automat de spălare se stabilește că spălarea se face la un interval fix de timp indiferent de cele precizate anterior; se demonstrează în prealabil că varianta este economică; cuva se spală mai des dar cu o cantitate mai mică de apă (T4).
- Cuvă se spală la atingerea primei valori dintre timpii (Ti) menționați mai sus.

I-163. Dece conducta de legătură dintre suflantă și cuva de filtru se face cu o liră superioară?

R-163.

- Suflanta este o pompă care pompează aer deci un element compresibil.

- Când se termină faza de spălare cu aer în toate conductele și sub crepine se află aer sub presiune (0,5-0,6 bari); în momentul opririi suflantei apa din cuvă va împinge aerul sub presiune afară din cuvă; singurul loc disponibil este prin suflantă; pentru a proteja suflanta contra intrării apei trecerea se face cu cel puțin 0,5- 1,5 m peste cota maximă a apei în cuvă.
- Din motive de protecție absolută se poate accepta ca lira să aibă punctul superior la o cotă peste care apa din pompa de spălare să nu poată trece; au fost cazuri în care stratul s-a colmatat așa de mult încât apa de spălare furnizată de pompă nu a reușit să "rupă" stratul de nisip și a refulat prin conducta de aer inundând suflanta; sistemul de control ar trebui să confirme totdeauna că vana de pe conducta de aer este închisă după oprirea suflantei, figura 163.
- Întotdeauna spălarea se începe cu înfierea nisipului cu apă de spălare.

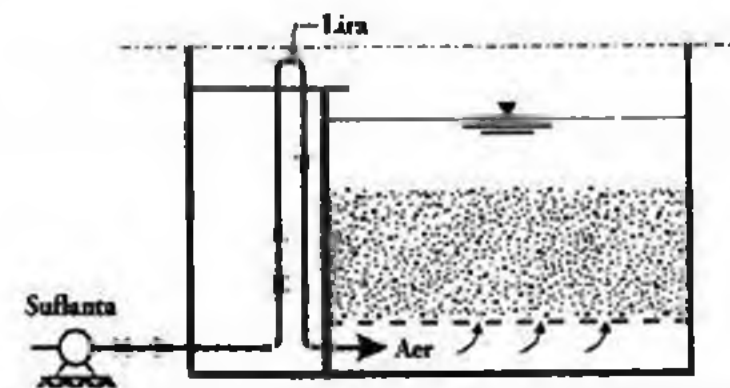


Figura 163. Poziția lirei pe conducta de spălare cu aer

I-164. Cum se stabilește rețeta de spălare a unei cuve de filtru?

R-164.

- Filozofia de bază a spălării este "o spălare eficientă cu minimum de resurse" (minim de apă, consum minim de energie).
- Rețeta de proiectare trebuie să fie așa de acoperitoare încât echipamentul de spălare să poată fi reglat în vederea obținerii rețetei reale de spălare.
- Rețeta de spălare efectivă trebuie obținută prin testarea cuvelor după realizarea construcției. Ținând seama de funcționarea decantoarelor, de calitatea nisipului, de calitatea execuției drenajului, etc se poate determina rețeta optimă de spălare.
- În mod obișnuit se poate conta pe următoarele valori și succesiunea fazelor de spălare:

- Faza 1- afânare cu apă, durata cca.1- 3 minute, intensitate 1-4 l/s.m²; spălare cu aer (barbotare) cu intensitatea de 15-20 l/s.m² pe durata a 3-5 minute.
- Faza 2- spălare cu apă până la limpezire sau la turbiditatea apei de filtrat, durata 10-20 minute, intensitate 4-8 l/s.m²
- Pentru cuve noi de filtru sau cuve de tip special se pot adopta și alte valori și succesiuni ale fazelor de spălare.
- Spălarea numai cu apă se poate adopta atunci când rețeaua electrică este slabă în zona de amplasare a stației; în vederea reducerii puterii instalate se poate renunța la suflante; suflantele au cam 1 kW /m², putere instalată. Se consumă însă mai multă apă pentru spălare. Poate fi considerat un caz special dacă nu se recuperează apa.

I-165. Cum se poate economisi apa de spălare?

R-165.

- Realizând o cuvă de filtru bine echilibrată; spălarea neuniformă conduce la o colmatare progresivă sau la blocarea unei părți din cuvă sau și mai grav la creșterea duratei de spălare; există rezervă de apă prevăzută?
- Facând o testare inițială a fiecărei cuve în vederea cunoașterii particularităților rezultate din construcție.
- Asigurând o apă decantată cât mai limpede; o apă decantată sub 5° NTU turbiditate va conduce la un ciclu lung de filtrare, o spălare mai rară deci o producție mai mare și un consum relativ de apă mai mic pentru spălare.
- Scăzând nivelul apei în filtru sub nivelul jgeabului de spălare înainte de începerea spălării; în acest fel se protejează și nisipul de filtru contra spălării în faza cu aer și apă și se reduce înălțimea de pompare.
- Un nivel scăzut al apei permite o spălare mai rapidă -la limpezire.
- Oprerea spălării atunci când apa de la spălare nu este total limpezită (turbiditatea apei din rezervorul de spălare) ci are turbiditatea apei brute care se supune filtrării; în acest fel "coada" curbei debitului de spălare se taie mai devreme, figura 165.

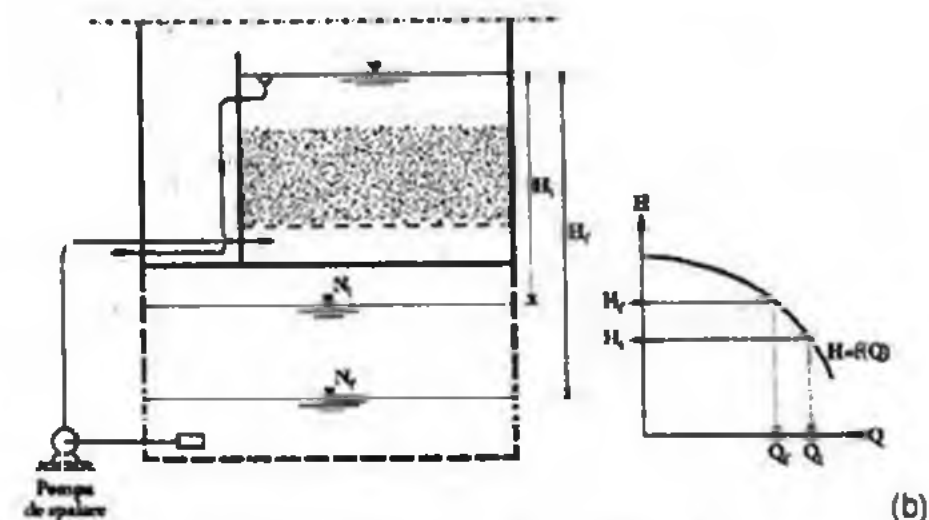
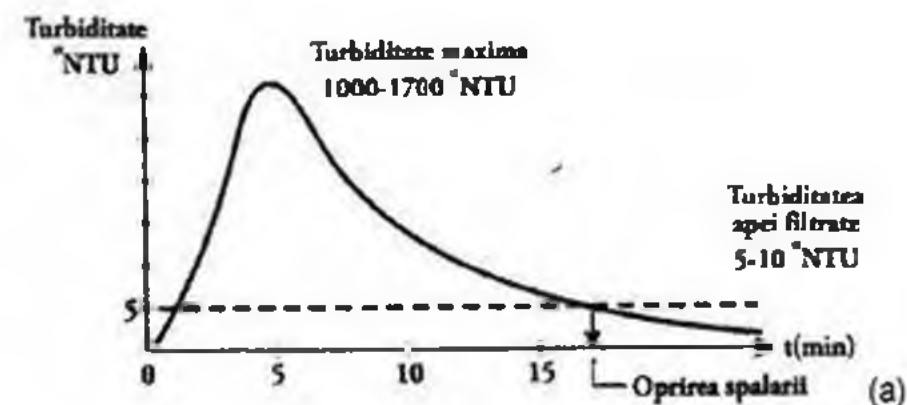


Figura 165. Economisirea apei de spălare prin
(a) oprirea spălării la limita turbidității apei brute sau
(b) echiparea pompelor cu turație variabilă.

- La cuvele de tip nou, filtre cu baleiaj, se folosește pentru spălare și apă brută.
- Prin alegerea unei foarte bune rețete de spălare.

I-166. Este bine ca apa de spălare să fie clorizată în prealabil sau nu are importanță?

R-166.

- Depinde de calitatea apei tratate și de obișnuință;
- Dacă apa tratată are puțină substanță organică atunci spălarea se poate face cu ambele calități de apă fără mare deosebire;

- Dacă apa de tratat are multă substanță organică și nu se recirculă apa de spălare (parțial) spălarea cu apă clorată este mai favorabilă deoarece:
 - Nisipul de filtru funcționează ca un reactor biologic; din apa filtrată se reține odată cu suspensia și o mare cantitate de substanță organică, inclusiv microorganisme vii,
 - La spălarea periodică cu aer procesul de dezvoltare a părții biologice se activează și încet încet poate ajunge să deterioreze calitatea apei tratate (gust, miros),
 - Chiar dacă nu se spală cu apă clorată este indicat ca periodic să se facă o spălare cu apă clorată pentru stoparea dezvoltării biologice.
- Dacă se tratează apa, la care din motive de organizare generală se folosește numai apă de spălare (există și asemenea soluții), atunci decizia poate inclina către apa neclorată.
- Tehnologia de astăzi pune la dispoziție o tehnică specială de tratare a nisipului din filtru: nisipul este inundat cu o soluție acidă capabilă să dizolve stratul de depunere de pe granule; urmează o fază de clătire cu apă curată; funcție de rezultat se poate adopta o soluție adecvată; tehnica este recomandabilă atunci când o parte din substanțele precipitate se depun pe granule (Fe, Mn). Atenție la alcătuirea instalației hidraulice.

Î-167. Dace trebuie limitată viteza de filtrare?

R- 167.

- În mod normal viteza de filtrare are valori de ordinul 4-10 m/h;
- O viteză mare de filtrare conduce la o suprafață mai mică de filtrare deci o investiție mai mică. Exploatarea unui asemenea filtru trebuie însă făcută cu mare atenție deoarece:
 - Colmatarea poate fi mult mai rapidă deci spălarea mai deasă; trebuie văzut care este eficiența de limpezire pe ansamblu,
 - Calitatea apei decantate devine foarte importantă; o apă mai puțin limpezită decât previziunile conduce la o colmatare mult mai rapidă,
 - Viteza mare poate conduce la o colmatare falsă din cauză că reducerea duratei între spălări poate fi riscantă; o prelungire a duratei de filtrare poate conduce la producerea de vacuum în filtru, figura 167; în acest moment crește brusc rezistența filtrului care necesită spălare deși nisipul nu este colmatat propriu zis; se recurge la o "spălare falsă" în vederea eliminării bulelor de aer și se reduce viteza de filtrare.

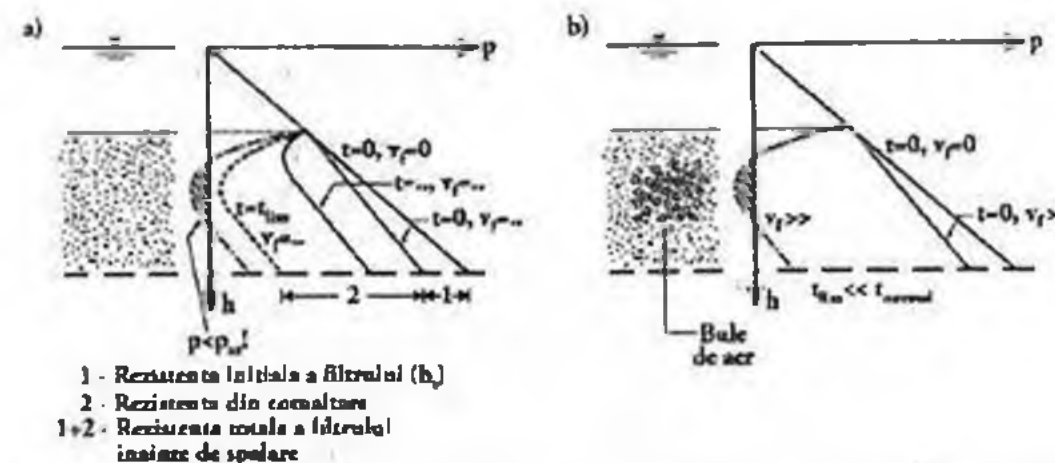


Figura 167. Producerea vacuumului în filtru din cauza vitezei mari de filtrare

- Este important ca repomirea fazei de filtrare după spălare să nu se facă brusc deoarece se poate ajunge la același fenomen (b);
- Sistemul de compensare a rezistenței hidraulice prin nisip cu rezistența instalației este foarte important, figura 167-1.

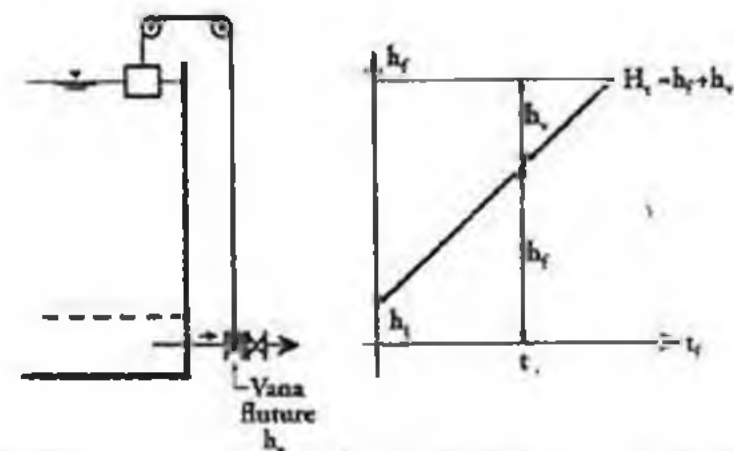


Figura 167-1. Compensarea rezistenței filtrului pe durata fazei de filtrare

- În final rezistența filtrului nu va depăși înălțimea egală cu diferența de cotă între cota apei din filtru și cota drenajului filtrului.

Î-168. Care sistem de drenaj de filtru este mai bun?

R-168.

- În practica folosirii filtrelor rapide din țară se folosesc două tipuri de drenaje de filtru, numite drenaj de mare rezistență: (1) drenaj cu crepine, cu plăci sau cu conducte și (2) drenaj cu blocuri. Dacă sunt bine executate și exploatare pot să dea rezultate comparabile;

- Drenajul cu crepine este mai robust în exploatare și mai ușor de verificat în ce privește uniformitatea spălării. Este însă mult mai pretențios în ce privește execuția;
- Robustetea drenajului cu crepine depinde de calitatea rezemării plăcilor cu crepine, de etanșeitatea plăcilor și de calitatea crepinelor. Dificultățile legate de execuția drenajului cu crepine constau din:
 - Precizia de execuție a stâlpișoanelor sau grinzilor de susținere a plăcilor este mare; în caz contrar rezemarea este complicată.
 - Plăcile cu crepine trebuie să fie rezistente în timp (trebuie să suporte sarcini de 3-5 t/m² la filtrare și sarcini de ordinul 2-3 t/m² la spălare, fig 172;
 - Etanșarea plăcilor trebuie să fie bine făcută în caz contrar nisipul poate intra sub placă și conduce la o spălare neuniformă; scoaterea nisipului de sub plăci se poate face după demontarea acestora.
 - Crepina trebuie să fie bine înșurubată în placă; în caz contrar se poate smulge; permite o spălare neuniformă și antrenarea nisipului sub placă pe durata filtrării.

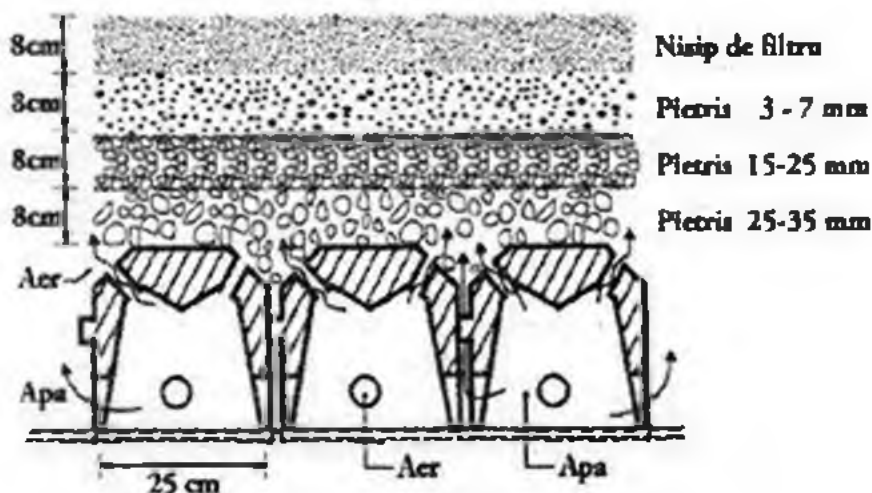


Figura 168. Drenaj cu plăci cu blocuri M

- Tipul de crepină trebuie ales în concordanță cu calitatea nisipului; la un nisip fin și orificiile crepinei vor fi mai mici deci și rezistența la trecerea apei va fi mai mare; la orificii (fante) mai mari există riscul pierderii nisipului și necesitatea umplerii cuvei cu nisip mai mare; calitatea filtrării poate suferi - apă cu turbiditate mai mare la ieșire;
- Crepinele cu fante foarte mici la crepină (fantele pot fi 0,2-1,0 mm) pot să se colmateze dacă în apă există alge care se dezvoltă în

condiții de aerare repetată; dezvoltarea algelor conduce la colmatarea crepinei și la necesitatea unei spălări foarte energice sau înlocuirea acestora;

- La montarea crepinelor în tuburi/ conducte (mai ales la filtrele cu dublu curent) trebuie mare atenție la fixarea tuburilor; producerea de vibrații la trecerea aerului conduce la deteriorarea acestora;
- Drenajul cu blocuri (în țară a fost promovat numai tipul cu blocuri M) aplicat la cele mai mari cuve de filtru realizate (stația Roșu cu 120 m² /cuvă) oferă avantaje constructive dar poate produce mari neplăceri în exploatare, deoarece:
 - Nu mai este nevoie de o așezare "aproape orizontală" ca la plăcile cu crepine,
 - Blocurile permeabile pot fi așezate direct pe radier deci o construcție mai simplă.
 - Deoarece blocurile au găuri mari (peste 2cm) este nevoie de un foarte bun filtru invers; filtrul invers are cel puțin 4-6 strate și o bună și strictă mărime a granulelor, figura 168; în caz contrar la spălare filtrul invers se poate colmata cu nisipul din stratul de nisip filtrant,



Figura 168-1.
Drenaj cu blocuri M

- Spălarea nisipului trebuie făcută cu mult mai multă atenție decât la crepine; deteriorarea filtrului invers este catastrofală pentru filtru,
- Avantajul esențial al sistemului este că nefuncționând cu strat de separare apă - aer este mai ușor de amenajat; amestecul aerului cu apă se face în stratul de material granular,
- Grosimea stratului filtrant poate fi mai mare din cauza drenajului din pietriș.

I-169. Ce calități trebuie să îndeplinească nisipul de filtru?

R-169.

- Trebuie să aibă o granulație cât mai uniformă, de regulă gradul de uniformitate mai mic de 2 și din material natural nu concasat. În acest fel se oferă garanția unui volum maxim de goluri- spații unde pot fi acumulate suspensiile reținute din apă.
- Trebuie să fie cât mai dur ca material de constituție; se utilizează nisipul cuarțos cu duntatea peste 8. Materialul dur asigură contra unei sfărâmări rapide în cursul operațiunii de spălare repetată.
- Conținutul în impurități trebuie să fie minim pentru asigurarea calității apei.

I-170. Care sunt condițiile în care stratul de filtrare poate fi alcătuit din două tipuri de material (strat dublu)?

R-170.

- Filtrul cu dublu strat se adoptă atunci când prin volumul mare de goluri ale primului strat se mărește durata perioadei de filtrare.
- Masivul de filtrare din două straturi (există și din trei straturi) trebuie să îndeplinească simultan următoarele condiții:
 - Greutatea specifică a celor două materiale să fie net diferită astfel încât după spălare straturile să se așeze în aceeași poziție (să nu se amestece); un strat de cărbune antracit (densitate relativă 1,4) și un strat de nisip cuarțos (densitate relativă 2,7) pot să funcționeze în caz de spălare.
 - Duritatea materialelor să le permită funcționarea fără fărâmițarea rapidă a celui mai slab.
 - Tehnologia de spălare trebuie să acopere necesitățile ambelor straturi; intensitatea nu prea mare deoarece se poate evacua stratul mai ușor, dar nici nu prea mică deoarece nu se spală stratul de nisip.

I- 171. Ce se poate monitoriza la filtre printr-un sistem SCADA?

R- 171.

- Exploatarea unui filtru este o operațiune relativ complicată și trebuie făcută cu mare atenție deoarece de cele mai multe ori este ultima treaptă de limpezire; o apă tulbure produce multe dificultăți în exploatarea sistemului. O apă tulbure se dezinfectează greu. O apă tulbure produce greutate în exploatarea rezervorului și rețelei de distribuție;

- La o stație de filtre, cum este de regulă denumit ansamblul constructiv al filtrelor, se monitorizează, cu oameni sau sisteme automate, următoarele elemente:

- Starea de funcționare/oprire sau reparație a pompelor de spălare și suflantelor.
- Consumul de energie al pompelor și suflantelor.
- Presiunea de funcționare a suflantelor.
- Presiunea de funcționare a pompelor.
- Debitul de spălare a fiecărei cuve și durata de spălare.
- Nivelul apei în rezervorul cu apă de spălare.
- Consumul de apă la spălarea fiecărei cuve de filtru.
- Nivelul apei în fiecare filtru.
- Rezistența hidraulică a fiecărui filtru (fiecare cuvă de filtru).
- Turbiditatea apei filtrate (se presupune că turbiditatea apei decantate este măsurată la decantoare); dacă sunt mai multe tipuri de decantoare cu performanțe deosebite este rațional să se măsoare turbiditatea apei de amestec.
- Durata între două spălări.
- Volumul de apă produs de fiecare cuvă de filtru.
- Sistem integrator care să permită determinarea automată a indicatorilor de performanță.

I-172.Cum se verifică uniformitatea spălării fiecărei cuve de filtru?

R-172.

- Verificarea de bază se realizează la construcția cuvei și la fiecare schimbare a stratului de nisip astfel:
 - Se finalizează montarea plăcilor cu crepine și se etanșează, figura172;

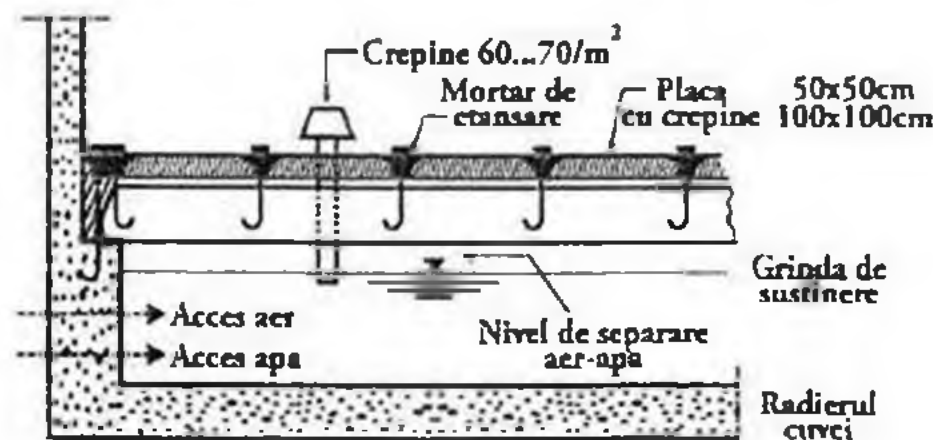


Figura 172. Alcătuirea drenajului de filtru

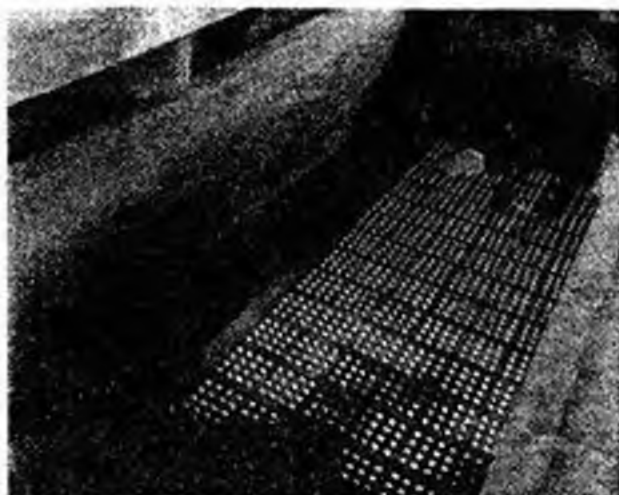


Figura 172-1. Vedere asupra filtrului pregătit pentru verificarea așezării uniforme a crepinelor în vederea spălării cuvei

- Se montează crepinele înșurubându-le aproximativ la aceeași înălțime.
- Se realizează instalația de spălare (apă, aer) sau se realizează o instalație provizorie.
- Se umple cuva cu apă limpede până la cca. 10 cm peste crepine.
- Se introduce aer sub placa de crepine și se constată dacă plăcile sunt etanș "chituite"; dacă nu sunt bine etanșate se oprește operațiunea și se reface etanșarea.
- Dacă plăcile sunt bine etanșate se mărește debitul de aer până când la crepine încep să apară bule de aer; posibil ca unele crepine să aibă aer iar altele nu.
- Se înșurubează și se deșurubează crepinele până când în fiecare intensitatea aerului care iese este sensibil egală (cuva fierbe uniform).
- Se scade nivelul apei și se verifică gradul de înșurubare al crepinelor; dacă filetul crepinei este puțin înșurubat există riscul desprinderii acesteia în timpul spălării din cauza vibrațiilor produse la ieșirea aerului sau smulgerii din cauza presiunii prea mari (la colmatare importantă).
- Verificarea se repetă până totul este în ordine.
- Verificarea după umplerea cuvei cu nisip; se verifică uniformitatea prin vizualizarea "fierberii" apei; se spală cu intensitate medie a aerului și se verifică modul de deversare a apei peste muchia deversoarelor, care trebuie să fie uniform;
- Se verifică la fiecare spălare uniformitatea ieșirii aerului din nisip; se constată o neuniformitate a spălării lângă jgheburile de colectare; aceasta este normală deoarece pe lângă jgheaburi iese și aerul corespunzător suprafeței "acoperite" de jgheaburi; producerea de "vulcani" în cuva de filtru arată locul unde crepina "a

sărit" sau a fost smulsă din locaș, figura 172-2; procesul trebuie remediat de urgență deoarece prin orificiul creat (cca. 1 cm diametru) nisipul va fi aspirat sub placă și problemele se vor agrava progresiv.



Figura 172-2. Vedere asupra fazei de spălare a cuvei de filtru "cu vulcan"

Î-173. Dece drenajul filtrului rapid este numit drenaj de mare rezistență?
R-173.

- Filtrul rapid se spală pe loc în vederea refacerii capacității de filtrare.
- Drenajul trebuie să realizeze succesiv funcționarea filtrului: (1) în faza de spălare trebuie să suporte întreaga greutate de deasupra și să asigure o filtrare uniformă pe întreaga suprafață a cuvei, (2) pe durata spălării trebuie să asigure o spălare uniformă a nisipului din cuvă deoarece în caz contrar cuva va funcționa rău în fazele următoare de filtrare.
- Spălarea uniformă se face asigurând fluidului (aer, apă) de spălare o distribuție uniformă sub plăcile cu crepine în condițiile în care fluidul de spălare se introduce printr-o conductă, o galerie sau mai multe orificii grupate pe aceeași latură a filtrului, figura 173. Uniformitatea se asigură prin reglarea pierderii de sarcină. În fond pierderea de sarcină la spălarea filtrului este formată din două elemente: (1) pierderea de sarcină prin crepine și (2) pierderea de sarcină prin nisip. Dacă pierderea de sarcină prin crepine ar fi mult mai mare decât pierderea de sarcină prin nisip atunci apa de spălare ar trebui ca mai întâi să se distribuie sub placă și apoi să treacă prin nisip (aproximativ uniform, eroarea admisă este de 5%).

Din această cauză drenajul este numit drenaj de mare rezistență deși rezistența reală este de ordinul 30-50 cm CA.

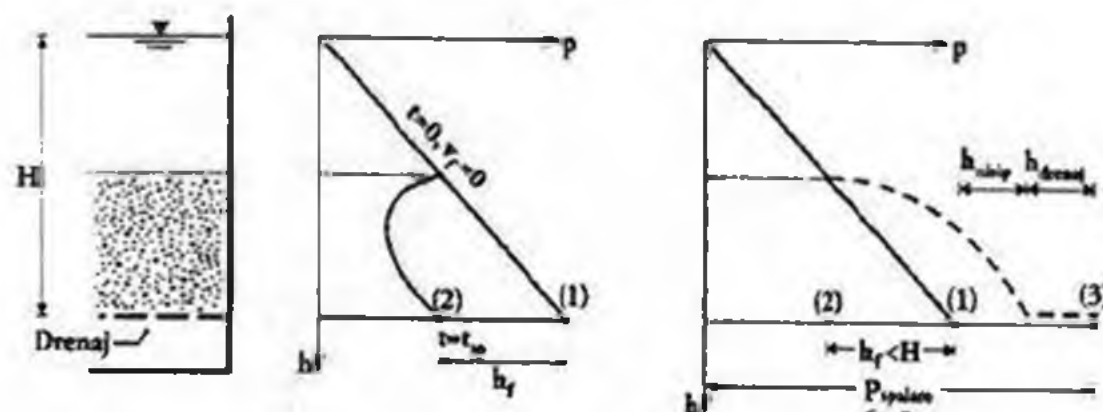


Figura 173. Distribuția pierderii de sarcină sub placa cu crepine.

I-174. Dece viteza apei în conductele de spălare este mare (2-3 m/s)?

R-174.

- Dacă se face un calcul de diametru și viteză economică (vezi capitolul referitor la aducțiuni) se constată că durata de funcționare a pompelor este mult mai mică decât cele 8760 ore/an; drept urmare costul energiei asigură o viteză economică mult mai mare decât cea corespunzătoare unei conducte care funcționează continuu; durata poate fi de 5-10 ori mai mică.
- Adoptând viteze mai mari rezultă diametre mai mici; acest lucru permite o mai bună gospodărie a spațiului din galeria conductelor (dimensiuni mai mici).

I-175. Care este cel mai indicat mod de funcționare a filtrului?

R-175.

- După modul în care pot funcționa, filtrele rapide pot fi clasificate în:
 - Filtrul cu **viteză variabilă** (debit variabil), se poate adopta când apa decantată este constant bună; păstrarea constantă a vitezei prin reglarea debitului sau cotei favorizează un ciclu lung de filtrare, deci favorabil; necesită o bună cercetare asupra volumului rezervorului de compensare care poate să fie mare (funcționarea fiecărui filtru este variabilă și independent variabilă);
 - Filtrul cu **viteză constantă** poate fi bun în cazul unei ape brute de bună calitate; păstrarea constantă a vitezei poate asigura o fază lungă de filtrare;

- Valoarea vitezei poate fi realizată prin variația nivelului amonte, prin controlul nivelului aval sau ambele.
- După modul de curgere a apei se deosebesc filtre cu curgere **descendentă** (cele mai utilizate) și filtre cu curgere **ascendentă** a apei.
- După presiunea de la suprafața apei pot fi filtre cu nivel liber (cele mai folosite) sau filtre sub presiune.

I-176. Care dintre filtrări este recomandabilă, filtrarea cu nivel liber sau filtrarea sub presiune?

R-176.

- Filtrarea cu nivel liber este adoptată ori de câte ori se demonstrează că este rațională. Este forma cea mai răspândită de filtrare.
- Filtrarea sub presiune poate fi favorabilă când:
 - Apa este alimentată gravitațional în filtre și o pierdere mare de sarcină (2-10m) nu este o problemă,
 - Filtrul este inclus într-un lanț de tratare în care trecerea sub presiune este favorabilă deoarece elimină necesitatea unei trepte de pompare, pentru apa limpezită,
 - Când debitul de apă este relativ redus deoarece construcția unor cazane de filtru de mari dimensiuni este costisitoare; dimensiunea cazanelor folosite nu depășește 4m diametru; aceasta conduce la suprafețe de filtrare de 12m² dacă recipientii sunt așezați vertical sau cca 40 m² dacă recipientii sunt așezați orizontal, figura 176.

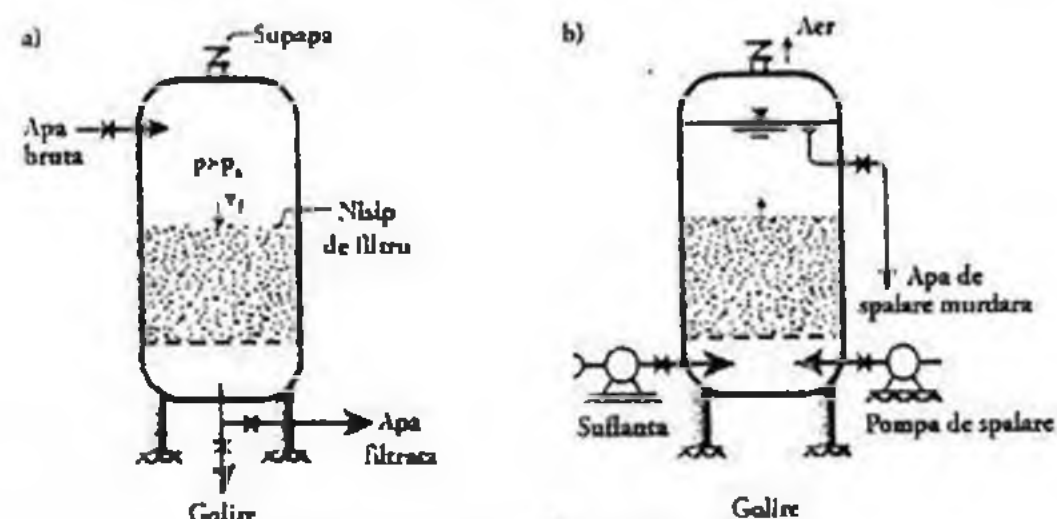


Figura 176. Filtre rapide sub presiune; (a) faza de filtrare, b- faza de spălare

- Având în vedere că se poate adopta o viteză mare de filtrare până la 20 m/h, calitatea apei filtrate poate să nu fie bună pentru o apă potabilă.
- Fiind prefabricate, pentru montarea cazanelor este necesar un drum de acces pentru vehicule grele.
- În condiții speciale se pot prevedea și filtre cu dublu curent.
- Având cuve mai mici instalația de spălare va fi de dimensiuni mai reduse.
- Sunt specifice unor procedee speciale de tratare: deferizare, deferizare și demanganizare, reducerea durtății, controlul clorului prin filtrarea prin cărbune activ granulat (CAG).

I-177. Care sunt elementele constructive ale unui filtru rapid sub presiune?

R-177.

- Recipientul filtrului; cazan închis care poate rezista la presiune, nu corodează; poate fi realizat din oțel protejat sau din fibră de sticlă, masă plastică etc. Drenajul filtrului poate fi diferit de cel al filtrului cu nivel liber. Se livrează prefabricat.
- Instalația hidraulică, similară (dar particulară); particulară este problema preaplinului; cazanul nu are preaplin ci supapă de siguranță; din această cauză cazanele trebuie să fie avizate pentru funcționarea sub presiune (aviz ISCIR).
- Spălarea filtrelor se face similar cu cea de la filtrele cu nivel liber dar cu precizarea că pe conducta de evacuare a apei de spălare se găsește o vană specială.

I-178. Când se poate apela la prevederea unor filtre lente?

R-178.

- Când apa tratată este necesară unei localități de mici dimensiuni, sub 10000 locuitori; debitele furnizate sunt mici.
- Când amplasamentul este izolat, fără linie puternică de energie electrică.
- Când dezinfectarea apei se poate face la un nivel minim, de protecție, deoarece calitatea apei filtrate este superioară.
- Când sursa de apă are o bună calitate a apei și se poate face numai o filtrare (viteza de filtrare poate fi de 2-4 m/zi) de limpezire.
- Când protecția poate fi asigurată ușor; cuvele de filtru sunt cu nivel liber (iarna apa poate îngheța).

- Filtrele se curată la intervale mari (lunar) pe cale uscată deci nu este nevoie de instalație de spălare. Consumul de apă de spălare este practic zero.

I-179. Cum sunt alcătuite filtrele mecanice?

R-179.

- În termeni obișnuiți prin filtru mecanic se înțelege filtrul sub presiune în care se realizează filtrarea prin nisip a apei industriale.
- În sensul strict al termenului filtrele mecanice sunt instalații prin care se poate spune că se face o "prefiltrare" a apei. Apa rezultată este o apă care nu poate fi utilizată ca apă potabilă. Pentru potabilizare apa trebuie filtrată prin unul dintre filtrele clasice (lent sau rapid). Sunt dezvoltate multe tipuri de filtre mecanice:
 - Filtre cu discuri; un pachet de discuri sunt presate astfel încât între ele rămâne un spațiu determinat (0,1-1,0mm); acest spațiu se obține prin striatii realizate pe suprafețele discurilor; pachetul este "învelit" într-o carcasă etanșă; apa se introduce prin cilindrul exterior care asigură coerența filtrelor și pleacă prin cilindrul de închidere interioară; când colmatarea plăcilor este maximă ciclul de filtrare se oprește, plăcile se destind (printr-un mecanism adecvat) și se spală cu un curent invers de apă; pot fi utilizate în sistemul de irigație cu picatura, etc; figura 179.

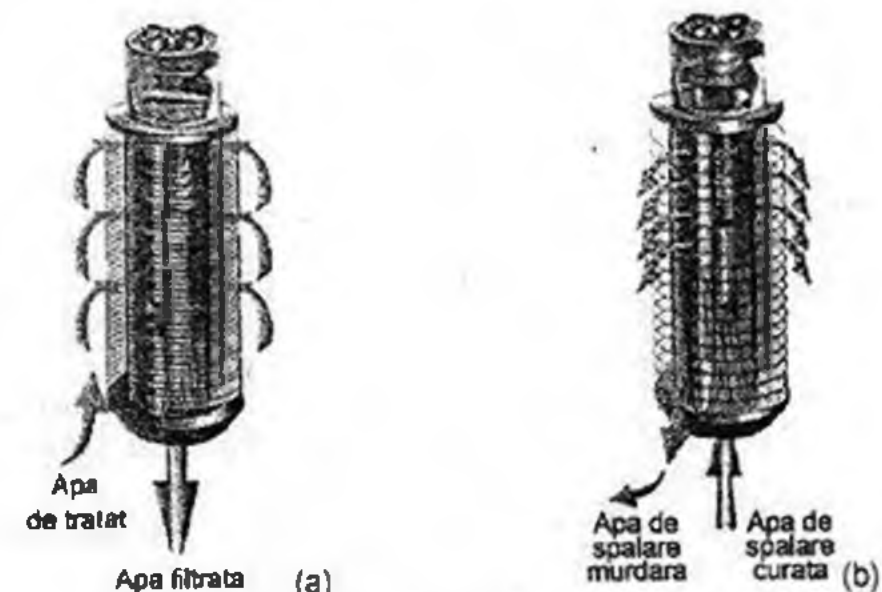


Figura 179. Filtru mecanic cu discuri tip ARKAL;
(a) faza de filtrare, (b) faza de spălare

- Filtru metalic format din cilindri concentrici metalici; spălarea se face prin inversarea circuitului de apă,
- Filtre din pânză calibrată de metal (de regulă bronz fosforos pentru a fi rezistent la coroziune și abraziune) sau din masă plastică așezată sub formă de tambur sau sub formă de plăci; spălarea se face continuu cu apă (site la captarea apei din lacuri).

I-180. De ce și când este rațională tratarea apei la robinet?

R-180.

- Tratarea apei la robinet se poate face numai în condiții speciale; înseamnă o treaptă de tratare înainte de folosirea apei la robinet; aceasta se poate face pentru apa de consum sau pentru apa folosită în alte scopuri. În tehnica de specialitate este numită tehnologia POU (Point Of Use);
- Tratarea apei de consum se poate face atunci când:
 - Rețeaua de distribuție este grav deteriorată și apa potabilă distribuită nu ajunge potabilă la robinet; poate fi tulbure, poate avea un conținut ridicat de rugină, poate fi contaminată cu produse bacteriene etc; se poate instala un filtru special, cu carbune activ sau alte material / reactivi, care pot reduce valoarea parametrului la limitele la care folosirea apei nu mai este periculoasă; întreținerea filtrului trebuie atent făcută,
 - În cazuri speciale se utilizează filtre de ceramică impregnată cu Argint pentru dezinfectare (metoda oligodinamică) sau ultraviolete; unele cercetări au arătat că metoda nu este sigură; cea mai sigură metoda de dezinfectare este cea în care se utilizează reactivi chimici,
 - Apa se asigură dintr-o sursă insuficient controlată, sursă neaprobata, dar unică în zonă (nu există branșare la o rețea de apă potabilă; pe cont propriu populația a realizat un sistem de alimentare cu apă mai simplu sau chiar individual); pentru protecție proprie se poate face corectarea calității la robinet.
- Tratarea apei în alte scopuri se utilizează în cazul folosirii apei pentru spălat; apa de spălat poate fi foarte dură distrugând repede mașinile de spălat țesături; se poate face o dedurizare locală prin schimbatori de ioni.
- Întodeauna folosirea metodei POU trebuie făcută cu responsabilitate și după o bună instruire a celor implicați;
- Metoda contravine prevederilor legii 458 care precizează că apa este potabilă la robinetul consumatorului.

I-181. Care este obiectul principal în limpezirea apei?

R-181.

- Decantorul este elementul principal prin care se poate reduce turbiditatea apei; orice apă cu o turbiditate peste 20° NTU trebuie să fie în primul rând limpezită prin decantare; în felul acesta se poate obține o apă cu turbiditatea de maximum $1-10^{\circ}$ NTU care poate fi limpezită total și rațional prin filtrare; în unele cazuri justificate se poate folosi o tehnologie cu membrane care să înlocuiască cele două trepte;
- Poate exista o singură treaptă de decantare sau pot fi două trepte; (1) la o apă cu turbidități sub 1500° NTU se poate folosi o singură treaptă de decantare dacă și decantorul este performant; (2) la o apă cu peste $2-3000^{\circ}$ NTU este bine să se prevadă două trepte de decantare, prima treaptă numindu-se și *predecantare*;
- La o apă cu mult nisip, particule gravimetrice cu dimensiunea peste 0,2mm, trebuie făcută deznisiparea apei, la priză, indiferent de turbiditatea apei din râu;
- Decantorul este elementul principal deoarece: (1) are volum mare pentru depozitarea provizorie a nămolului reținut; (2) are un dispozitiv de colectare și evacuare continuă a nămolului; (3) este cel mai economic să fie decantată apa; faza de decantare este mult mai economică decât treapta de limpezire prin filtrare (că investiție și ca exploatare);
- Prin volumul său decantorul poate asigura și o uniformizare a debitului și chiar a calității apei- mai ales la decantoarele clasice unde timpul de decantare (limpezire) este de 3-4 ore;
- La un decantor rapid, de tip lamelar, uniformizarea calității trebuie făcută mecanic în bazinele de reacție-floculare.

I-182. De ce un decantor clasic are performanțe tehnologice reduse?

R-182.

- Pot fi numite decantoare clasice decantoarele cu separare gravitațională a suspensiilor, decantorul orizontal longitudinal, decantorul orizontal radial (cel mai utilizat tip de decantor) și decantorul vertical;
- Din cauza dimensiunilor curgerea apei se face în regim turbulent ($v=1-2$ cm/s) și deci separarea suspensiilor mici este imposibilă;
- Decantoarele clasice sunt caracterizate prin: (1) robustețe; în orice situație se reține ceva suspensii din apă; dacă funcționarea este prost organizată eficiența poate fi redusă (suferă de prezența curenților de densitate care fac ca mișcarea apei în cuvă să fie

neuniformă și ca atare nu tot volumul decantorului să fie folosit, figura 182); curenții de densitate pot fi provocați de diferența de temperatură ($0,5^{\circ}\text{C}$ sunt suficiente), intrarea defectuoasă a apei, variația bruscă a densității din cauza turbidității etc; (3) sunt stânjenite de înghețul de iarnă (se formează crusta de gheață, viteza apei este de ordinul $1-5\text{ cm/s}$, care împiedică funcționarea podului raclor; astăzi se poate ocoli acest dezavantaj prin realizarea unui pod raclor scufundat; (4) este influențat de vânt care denivelează suprafața apei care la rândul ei conduce și la o colectare neuniformă deci la crearea unui volum mort; (5) ocupă spațiu mult deoarece au un timp de decantare mare, $3-4$ ore;

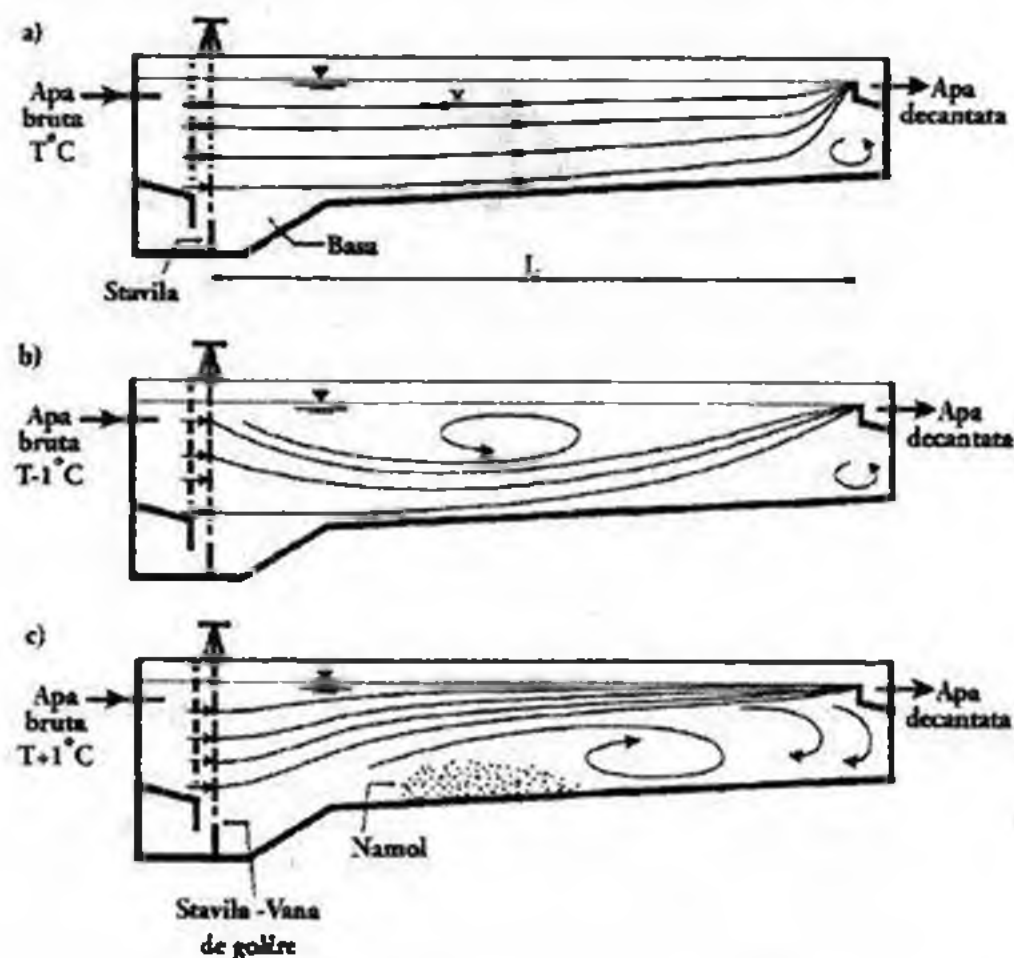


Figura 182. Curenți de densitate în decantorul orizontal

- Pentru o limpezire bună este recomandabil să se prevadă două trepte de decantare: (1) o decantare grosieră - predecantare până la turbidități sub $2-500^{\circ}\text{NTU}$; (2) o treaptă de limpezire avansată de decantor lamelar; în acest fel se poate obține o apă (dacă și dozarea reactivilor este bună) cu turbiditate $0,5-1^{\circ}\text{NTU}$.

I-183. Dece un decantor lamelar poate fi așa de performant?

R-183.

- Ideea decantorului lamelar a fost lansată de Hazen acum circa 160 ani dar din motive tehnice a rămas neaplicată, figura 183. El a constatat că dacă înălțimea apei este mică atunci separarea suspensiilor se poate face foarte repede (la limită se poate spune că la o adâncime egală cu zero separarea este instantanee- ca idee); complicația a apărut din faptul că nu se puteau curăța lamelele de dedesubt care colmatau spațiile de curgere; la o anumită limită de colmatare viteza de curgere putea crește până la antrenarea suspensiilor depuse anterior;

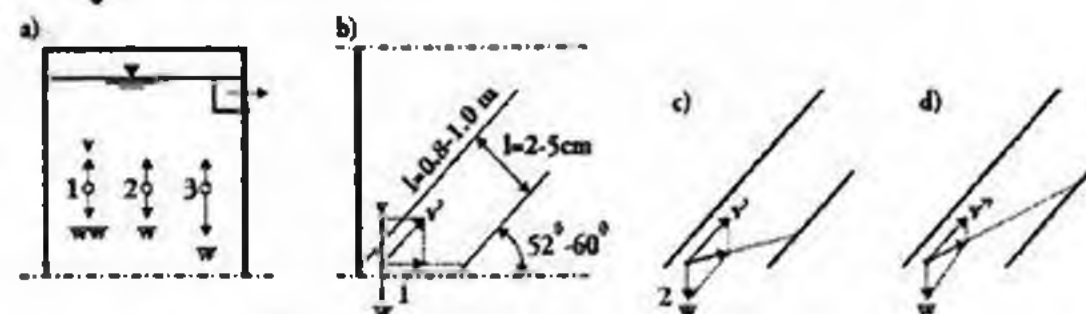


Figura 183. Eficiența decantorului lamelar

- Soluția a fost deblocată acum cca. 50 ani când a apărut a doua idee; de ce trebuie ca lamelele să fie orizontale și nu înclinate; nămolul care se depune pe lamele poate curge în lungul lamelelor în avalanșă ca "zăpada de pe acoperiș", atunci când forța de frecare este mai mică decât componenta de greutate a nămolului depus în lungul lamelei. Separarea decantorului în fâșii de grosime mică este ca și cum decantorul orizontal se prelungește de atâtea ori dar pe un spațiu suprapus;
- Între lamele decantorului mișcarea apei se face în regim laminar favorizând o separare rapidă a suspensiilor de apă; ca și cum sunt doi curenți în același spațiu- curentul de apă și curentul de suspensii -care nu se intersectează;
- Sunt două situații: (1) decantorul are lamele și prin aceeași secțiune se poate obține o apă mai limpede sau (2) decantorul poate furniza

mai multă apă prin creșterea vitezei dintre lamele. Condițiile principale ca decantorul să funcționeze bine sunt: (1) curgerea apei să fie laminară, $Re < 20$ și (2) înclinarea lamelor să fie mai mare de 52° ca să se poată asigura lunecarea nămolului în lungul lamelei.

Î-184. Este mai robust un decantor clasic sau un decantor modern/lamelar?

R-184.

- Decantorul clasic este cel mai robust datorită modului de funcționare; decantarea se face gravitațional pe o durată mare de timp; performanțele lui tehnologice pot fi mai mici. Robustetea se poate vedea la ape mari/ tulburi sau la greșeli dese în exploatare; dacă doza de reactiv este greșită ceva tot se reține din suspensiile din apă.
- Decantorul modern, care lucrează cu viteze (încărcări) mari este foarte sensibil la o exploatare necorespunzătoare; fără reactiv de exemplu nu are nicio eficiență; viteza de curgere a apei poate fi mult mai mare decât viteza de sedimentare a suspensiei necoagulate și suspensia pleacă din decantor antrenată de apă, figura 184; decantorul modern este mult mai performant la o exploatare bună și este mai puțin influențat de curenții de densitate, de variația de temperatură și vânt, fiind acoperit.

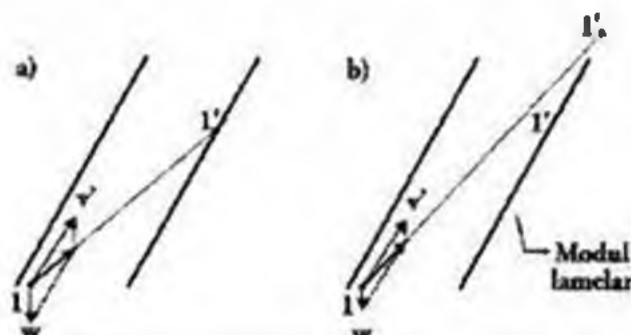


Figura 184. Un decantor lamelar este mai sensibil la dozarea proastă a reactivului

Î-185. Cum pot fi clasificate decantoarele?

R-185.

- Decantoarele pot fi clasificate în multe moduri; cea mai simplă clasificare, care corespunde și unei dezvoltări a acestora în timp, este următoarea:
 - Decantoare clasice; decantoare gravitaționale: orizontale longitudinale, orizontale radiale și verticale, figura 185; sunt

decantoare care repetă în mod artificial fenomenul natural de limpezire (separare gravitațională a suspensiilor) în condiții controlate; raportul dintre debitul decantorului și suprafața lui liberă este denumit încărcare hidraulică, u (viteza particulei limita care se poate separa din apă în condiții bune); pentru aceste decantoare încărcarea hidraulică este cca. $1,0 \text{ m/h}$; sunt robuste, pot funcționa și fără reactivi dar cu eficiențe scăzute.

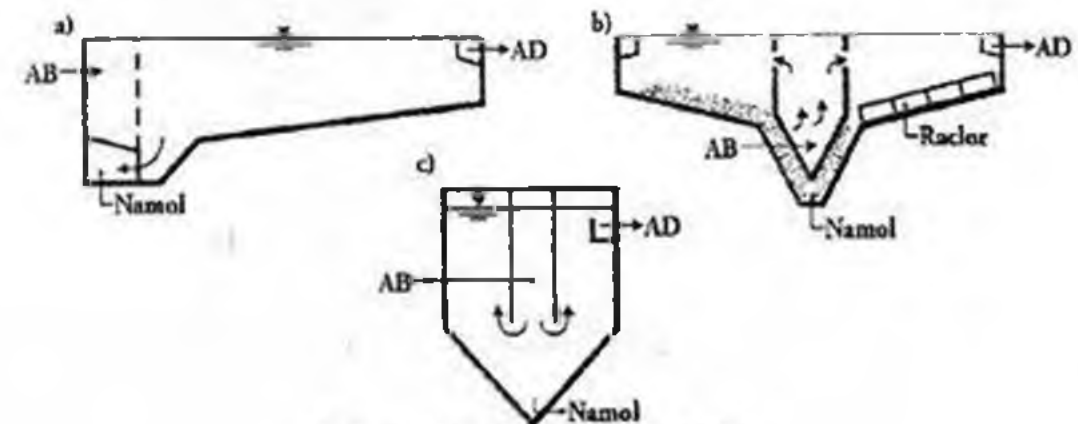


Figura 185. Decantoare clasice

Decantoare moderne (suspensionale și lamelare) suspensionale statice, suspensionale cu recircularea nămolului, pulsatoare, cu lamele, decantoare cu suspensii lestate; sunt decantoare specializate, cu încărcări hidraulice de ordinul $1,5-5 \text{ m/h}$; pot avea performanțe bune la o bună dozare a reactivilor, nu pot funcționa fără reactivi de coagulare-floculare, sunt influențate de temperatura (ar trebui acoperite); cele mai bune sunt cele cu lamele deoarece pot fi amenajate mai ușor și pot fi bine controlate; la o bună dozare a reactivilor pot atinge performanțe ridicate (sub 5° NTU turbiditate) și încărcări hidraulice de până la 20 m/h , figura 185-1.

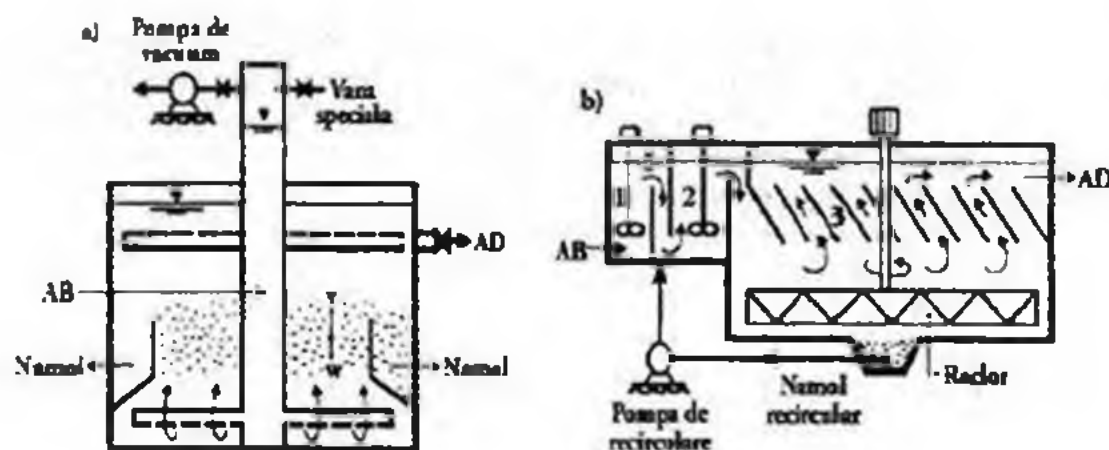


Figura 185-1. Decantoare modernizate;
(a) decantor PULSATOR, (b) decantor cu lamele

- Decantoare modernizate, decantoare clasice sau moderne la care se adaugă o treaptă nouă prin introducerea lamelor, este un mod de recuperare a unora dintre decantoarele clasice; reabilitarea acestora se poate face pentru creșterea calității apei tratate sau pentru creșterea volumului de apă tratată; modernizarea trebuie făcută simultan cu modernizarea sistemului de introducere a reactivilor, figura 185-2.

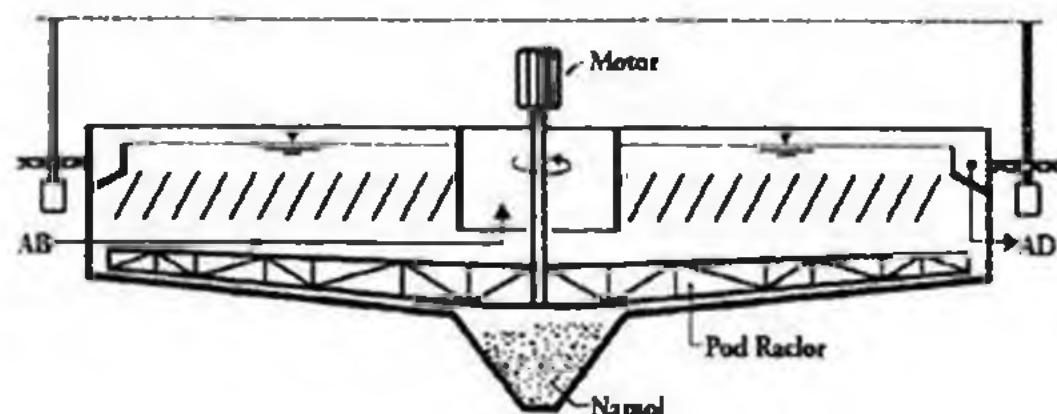


Figura 185-2. Decantor radial modernizat

Î-186. Ce se întâmplă cu nămolul reținut în stația de tratare?
R-186.

- Nămolul reținut din decantoare arată ca o apă foarte tulbură; concentrația suspensiilor poate fi de 2-5% (20000 mg/l); această apă curge fără sedimentare pe conducte dacă viteza este de peste 1,5 m/s; nu mai poate fi evacuat la râu deoarece conform normelor de protecție a apelor râului (NTPA 001) turbiditatea maximă a apei evacuate poate fi de maximum 35 mg/l; această apă trebuie limpezită în instalații speciale;
- Apa de spălare de la filtre are o turbiditate mult mai mică, 100-1500 mg/l și este în cantitate mai mare; tratarea acesteia urmează o linie separată dar în final apa evacuată trebuie să aibă turbiditatea maximă admisă.
- Tratarea apei de spălare și nămolului (împreună –ceea ce nu este bine sau separat) presupune tratarea cu floclanți, concentrarea în decantoare speciale numite concentratoare și deshidratarea naturală pe platforme (cea mai performantă se află la stația de tratare Crivina-București) sau mecanică, prin centrifugare, prin filtre presă, prin filtre vacuum sau filtre bandă, figura 186.

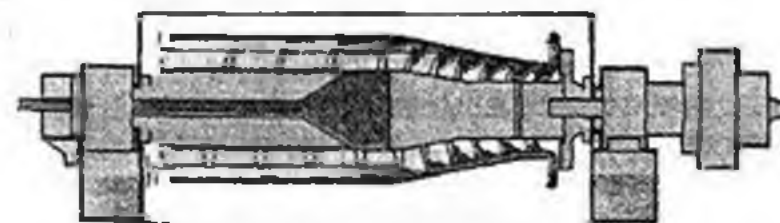


Figura 186. Deshidratarea mecanică a nămolului

- La unele decantoare o parte din nămol se recirculă în vederea menținerii unui randament bun de limpezire.
- La unele stații de tratare o parte din apa de spălare de la filtre poate fi recuperată după limpezire și reintrodusă în circuit; atenție la posibila creștere a conținutului de substanță organică.

Î-187. Ce este tehnologia de flotare?
R-187.

- Sunt cazuri în care apa este captată din lacuri (naturale sau artificiale); lacul funcționează ca un decantor clasic, marea majoritate a suspensiilor gravimetrice se separă din apă formând nămolul de fund (al cărui efect în timp este colmatarea lacurilor); rămâne o parte importantă dintre suspensiile coloidale.

- În apa lacului se dezvoltă o serie de suspensii organice (de tip plancton) care plutesc în apă; separarea acestora prin decantoare obișnuite nu este posibilă iar lăsarea lor în apă conduce la colmatarea rapidă a filtrelor.
- A fost dezvoltat un fel de "decantor negativ"; suspensiile sunt lăsate să se separe prin ridicare la suprafața apei – flotație; fenomenul poate fi ajutat cu bule de aer insuflate de la radiatorul decantorului; suspensiile formează un fel de spumă care este colectată (razuită cu o lamă acționată de un pod ractor) și îndepărtată; atenție poate avea multă substanță organică și ar trebui trimisă la stația de epurare (poate fermenta).
- Cel mai des procedeul se aplică, în țară noastră, la separarea grăsimilor din apă (uleiuri, grăsimi, etc);
- Se realizează și o aerare suplimentară a apei deoarece în anumite perioade apa lacului poate avea un conținut scăzut de oxigen dizolvat.

I-188. Care este diferența între exprimarea turbidității în mg/l, grade silice, grade NTU, grade FTU etc.?

R-188.

- Apa în care se găsește o substanță solidă fin divizată devine opalescentă, puțin transparentă; cu cât este mai mare cantitatea de substanță cu atât turbiditatea/ tulbureala este mai mare. Pentru tratare este importantă cunoașterea încărcării în substanță deci a turbidității;
- La început turbiditatea a fost apreciată vizual prin comparație cu o scară etalon; cum etalonul era realizat dintr-o suspensie de cuarț fin măcinat (ca praful de cretă) atunci scara de măsurat a fost numită scara silicei; o eprubetă cu 1.0 mg/l silice reprezintă un grad turbiditate în scara silicei; nu există o legătură directă între cantitatea de silice și cantitatea de substanță din apă ci doar efectul de opalescență este același; pentru comparație trebuie măsurată cantitatea de substanță în suspensie în apă;
- Măsurarea cantității de suspensie se face prin filtrare prin hârtie specială de filtru, uscarea și cântărirea până la greutate constantă; diferența între greutatea hârtiei cu proba și greutatea hârtiei goale reprezintă cantitatea de substanță uscată, mg/l;
- Compararea probei cu eprubeta martor era complicată deoarece putea interveni eroarea umană, eroare cu atât mai mare cu cât turbiditatea era mai mare; dezvoltarea mijloacelor electronice de măsurat a dus la perfecționarea metodei; se produce o probă

standard de soluție (care poate fi de diferite tipuri NTU- Nefelometric Turbidity Unit, FTU –Formazine Turbidity Unit, $1^0 \text{ NTU} = 1^0 \text{ FTU}$) prin care este trimisă o rază de lumină concomitent cu o rază trimisă prin proba de măsurat; lumina captată de un traductor produce curent electric mai mult sau mai puțin și prin comparație echipamentul măsoară turbiditatea apei.

I-189. Cum poate fi crescută siguranța în funcționare a unei stații de tratare?

R-189.

- Prin protejarea calității apei la sursă; controlul calitativ poate fi făcut la intrarea în stație dar mult mai bine într-o secțiune amonte la o distanță suficientă care să permită punerea stației în stare de lucru la noii parametri;
- Ferirea apei din sursă de poluările accidentale. Când sunt dese și importante se poate recurge la realizarea de bazine tampon cu apăcurată (BAC) pe perioade determinate;
- Cunoașterea performanțelor stației și fiecărui obiectiv tehnologic în parte.
- Folosirea cu maximum de acuratețe a reactivilor prevăzuți în procesul de tratare;
- Urmărirea continuă a parametrilor de funcționare și folosirea rezervelor tehnologice ale obiectelor;
- Automatizarea funcționării stației; nu pot fi urmăriti în mod continuu toți parametri de funcționare ai stației; Sistemul SCADA poate rezolva această problemă dacă este dublat de un personal bine calificat;
- Respectarea de către personal a disciplinei tehnologice;
- Urmărirea continuă a modificărilor durabile ale calității apei din sursă și adaptarea stației la noua cerință;
- Înregistrarea datelor și realizarea de studii de sinteză care să permită deciderea momentului la care stația trebuie modernizată sau reabilitată;
- Controlul continuu al funcționării celorlalte obiecte ale sistemului de alimentare cu apă; o pierdere importantă de apă în sistem conduce la suprasolicitarea stației, cantitativ și calitativ, deci posibil la o funcționare mai puțin performantă.

Î-190. Ce reprezintă proba "Fish Test"?

R-190.

- În lume sunt catalogate cca. 70 milioane substanțe chimice; cum apa are importanta particularitate că este un bun solvent este posibil ca în apă să existe o mulțime de substanțe dizolvate. Care sunt acestea și care este influența asupra omului și animalelor?
- Teoretic este posibil ca să se facă determinări asupra conținutului în substanțe existente în apă. Tehnicile existente permit determinarea substanțelor până la concentrații de 1/1000 000 000 sau 1 ppb. Aceasta înseamnă timp și costuri ridicate;
- Mai important decât concentrația în substanțe existente în apă este influența pe care o au asemenea substanțe asupra omului și nu numai. Testarea prezenței unor asemenea substanțe și concentrația de la care devin periculoase este o problemă aproape insolubilă;
- Natura ne oferă însă o soluție "naturală" și relativ puțin costisitoare. Dacă privim în apele de suprafață găsim o mulțime de viețuitoare cu dezvoltare de rang superior. Printre acestea cele mai răspândite sunt peștii. **Peștele care trăiește în apă este un indicator integrator al condițiilor de viață pe un sector de râu sau într-un lac.** Cu cât calitatea peștelui este mai bună cu atât calitatea apei este mai bună. Apele cu păstrav- lostrită, un pește cu pretenții mai mari asupra calității apei, indică o apă de foarte bună calitate;
- Metoda a fost preluată și repetată în mod artificial; urmărirea unei amenajări speciale în care sunt ținuti peștii indică și calitatea apei. A fost denumită metoda "Fish Test" și este specifică apelor uzate epurate, mai ales și care sunt evacuate în cursurile naturale de apă sau în lacuri amenajate;
- Concluzia generală este că "dacă într-o apă trăiește pește, apa poate fi folosită în scopuri potabile. O apă în care nu trăiește nimic este de bănuț: nu s-a putut dezvolta nimic sau nu se poate dezvolta nimic.

Î-191. Care sunt căile de transmitere a bolilor infecțioase cu ajutorul apei?

R-191.

- O mulțime de boli sunt transmise cu apa sau cu ajutorul apei dar cu vectori diferiți. Câteva dintre acestea sunt menționate mai jos /AWWA/.

| Sursa | Modul de transmitere | Boala |
|----------------|--|--|
| apa de băut | patogeni ingerați | diareea, disenteria, febra tifoidă, holera |
| apa de spălat | de la persoană la persoană prin mijloacele de igienă | diaree, disenterie, febră tifoidă etc |
| apa de îmbăiat | prin piele sau înghițire | viermi, boli de piele |
| insecte de apă | atac prin piele, contaminare alimente, atac la animale | malaria, virusul W Nil etc |

Î-192. Cum se exprimă concentrația unei soluții?

R-192.

- Concentrația unei soluții se poate exprima în mai multe feluri; depinde de obișnuință, de valoarea concentrației, de ușurința exprimării;
- Concentrația exprimată în **procente**: reprezintă raportul dintre cantitatea de substanță dizolvată și cantitatea de soluție raportat la suta de ml (exprimare în volum) sau grame (exprimare în greutate); concentrația Sulfatului de Aluminiu este de 10% aceasta însemnând că există 10g de substanță la 100 ml de apă sau 100 g sulfat la un litru de apă (cca. 1000 g).
- Concentrația exprimată în unități de greutate, mg/l de obicei; concentrația de 10 mg/l înseamnă 10 mg sulfat de exemplu la 1000 ml de apă. Se cunoaște ușor deoarece se știe câtă substanță (g,kg) a fost introdusă într-un volum cunoscut de apă (în practica de exploatare se consideră că 1 m³ de apă are 1000 Kg);
- Concentrația foarte mică este greu de exprimat în mod curent; de exemplu concentrația de 0.01 mg/l poate fi ușor scrisă cu un zero sau trei de zero; de aceea concentrațiile mici se exprimă în ppm, părți pe milion; o concentrație de 0.01 mg/l se poate scrie 10 ppm însemnând 10 mg substanță la 1000 000 mg apă (1,0 L = 1000g sau 1000 x 1000 mg);
- Concentrațiile foarte mici sub o miime de mg/l se exprimă în ppb, părți pe bilion sau 1/ 1000 000 000 sau ng (nano gram). Astfel o concentrație de 0.0001 mg/l poate fi scrisă destul de ușor cu un zero în plus sau minus,lăsând la o parte că scrierea unui număr mare de zerouri nu este practică; dar o formulare 0.0001 mg/L = 100 ppb = 100 μ g/L este mai expresivă și mai ușor de folosit (mai greu de greșit la transcriere);

- Concentrația exprimată molar; reprezintă cantitatea de substanță egală cu greutatea moleculară a substanței dizolvată la un litru de apă; o soluție cu concentrație molară este o substanță cu o cantitate de 1 MOL la un litru de apă; substanța are de regulă concentrații mai mici 0,1m; 0,5m etc; este folosită în special de către chimiști;
- Concentrație normală reprezintă cantitatea de substanță exprimată ca echivalenți chimici la un litru de apă; o soluție 0,1n de HCl conține 0,1 moli HCl într-un litru de apă; o soluție 0,1 n de H_2SO_4 conține 0,05 moli la 1000 g solvent, etc.

I-193. Cum se alege amplasamentul stației de tratare?

R-193.

- Dacă este un obiect obligatoriu în sistemul de alimentare cu apă atunci poziția lui poate duce la configurarea sistemului pentru o lungă perioadă de timp (50-100 ani); drept urmare poziția trebuie aleasă cu deosebită grijă; elementele care influențează predominant sunt:
 - Lângă sursa de apă; apa rezultată din proces (necesarul tehnologic) poate fi ușor restituit râului, transportul apei la tratare se face mai ușor, se poate face o singură gospodărie pentru captare și stația de tratare etc.
 - Cât mai aproape de viitorii consumatori; o exploatare mai ușoară, un transport mai ușor.
 - Pe un amplasament ușor accesibil, cu drum existent în vederea reducerii costurilor de investiție.
 - Pe un amplasament cu caracteristici geotehnice favorabile ale solului: stabil, caracteristici geotehnice bune etc.
 - În zona cu vulnerabilitate redusă (nu poluare importantă, nu sub influența viiturii, ușor de realizat zona de protecție sanitară).
 - Pe amplasament disponibil și cu posibilități de extindere.
 - Reactivii utilizați să nu producă dificultăți vecinilor în caz de folosire incorectă a unor reactivi (clor, ozon etc).

I-194. Cum se poate face eliminarea Azotaților din apă?

R-194.

- Prezența azotaților în apa de suprafață peste limita admisă de lege (50 mg/L) este relativ rară și se poate considera mai mult un accident; tratarea apei pentru eliminarea azotaților (mai mult a amoniului rezultat din evacuarea apelor uzate neepurate sau insuficient epurate) se face prin perfecționarea tehnologiei la stațiile de epurare:

- Prezența azotaților în apa subterană este mult mai des întâlnită și ea este rezultatul folosirii nerationale a îngrășămintelor agricole - cu mult peste capacitatea de reținere a plantelor și cu un program necorespunzător de irigații sau neconcordanță cu regimul ploilor. Drept urmare există astăzi zeci de mii de hectare de sol care au în subteran apă multă dar cu un conținut ridicat de azotați. Eliminarea lor poate deveni o soluție pentru recuperarea sursei de apă;
- Eliminarea azotaților din apă se poate face pe cale chimică (reacție cu clorul, cca. 7,6 g clor/g azotat) dacă sunt concentrații mici de azotați de redus (sub 10 mg/l) sau pe cale biologică folosind bacterii denitrificatoare (anaerobe) având ca suport materiale solide flotante sau flocoane. Procedul trebuie urmat de o filtrare a apei.

I-195. Care este schema reală de dozare a clorului în apă?

R-195.

- Clorul este adus în butelii de 50 kg sau recipienti de 500 sau 800 kg în stare lichidă (la presiunea de 6-10 bari); se depozitează ca atare în condiții controlate, temperatura de maximum 40°C;
- Butelia de lucru se racordează la aparatul de clorizare, direct (la consumuri mici) sau prin intermediul unui încălzitor la consumuri mari; trecerea prin încălzitor (baie cu ulei) este necesară deoarece la destindere (trecerea din faza lichidă în faza gazoasă) clorul are nevoie de caldura; dacă aceasta nu există, conducta de legătură îngheață deoarece se încearcă preluarea căldurii din exterior.
- Aparatul de clorizare este un vas transparent în care se amestecă sub presiune clorul gazos cu apă curată; presiunea de lucru este de cca. 1,5 bari; rezultă apă de clor cu o concentrație de 1-10%;
- Aparatele noi au un dispozitiv cu ejector pe conducta de alimentare cu apă; dacă există apă pe conductă depresiunea creată în ejector deschide o supapă care lasă clorul să treacă; nu este apă nu se deschide supapa deci nu poate trece numai clorul (care s-ar răspândi în atmosferă); aparatul se numește cu vacuum, sau dozare sub vacuum;
- Apa de clor este injectată în apa de tratat; în felul acesta difuzarea clorului în apă se face mai ușor și cu pierderi minime de clor.

I-196. Cum se determină doza de clor?

R-196.

- Din cauza celor două mari neazuri care pot rezulta din folosirea clorului (folosirea în exces - greu de corectat și riscul scăpării de clor în atmosferă - periculoase) gospodărirea clorului se face cu

mare grijă. Controlul cantității de clor utilizate se face continuu în 4 etape:

- Se cântărește fiecare butelie adusă în stație; se știe deci totdeauna stocul de clor (care se protejează în condiții normale); de regulă stocul trebuie să asigure funcționarea stației pentru 30 zile;
- Se verifică periodic (zilnic) consumul de clor prin cântărirea repetată a buteliei în lucru; prin diferență și cunoscând volumul de apă produsă se poate determina doza medie de clor.
- Clorul introdus în aparatul de preparare a dozei de clor trece printr-un cilindru transparent, gradat, numit **rotametrul** (calibrat); rotametrul este format dintr-un plutitor care culisează într-un cilindru și a cărei poziție este dată de mărimea vitezei gazului care trece ascendent prin cilindru; vasul este tarat în laborator.
- După realizarea clorizării, în rezervor de regulă, la o jumătate de oră se determină, în laborator sau pe loc - prin echipament specializat - traductor de clor - concentrația clorului remanent; se fac reglajele necesare;
- În rețeaua de distribuție, în nodurile depărtate în care se știe (sau se determină sistematic) că clorul este la limită, periodic, se iau probe de control; probele sunt făcute de furnizorul de apă dar și de organele sanitare; doza de clor remanent trebuie să fie de cel puțin 0,1 mg/l și maximum 0,5 mg/l.

Î-197. Când se folosește tehnica de aerare în tratarea apei?

R-197.

- Când apa de la sursă nu are oxigen suficient (apă subterană, apă de lac); o apă bună de băut trebuie să aibă minimum 8 mg oxigen /l;
- Când din apă trebuie eliminat un gaz care se dăgă (are solubilitate mică în apă); se poate elimina dioxidul de carbon, metanul, hidrogenul sulfurat etc; atenție unde sunt evacuate gazele;
- Când trebuie precipitat un component din apă component a carei concentrație este peste limita normată și acesta precipită în prezența oxigenului (Fe, Mn, etc);
- Când eliminarea unei substanțe din apă se face pe cale biologică (eliminarea azotaților, amoniacului etc) folosind bacteriile adecvate; întreținerea vieții bacteriilor se face cu oxigen insuflat (din aer sau din preparate speciale- oxigen pur, ozon);
- Când se poate face eliminarea unor compuși insolubili dar cu particule cu greutate specifică mai mică (flotare pentru grăsimi, suspensii ușoare etc).

Î-198. Când și cum se utilizează carbunele activ în tratarea apei?

R-198.

- Carbunele activ este un cărbune vegetal, special preparat și care se caracterizează prin suprafață foarte mare a porilor, 800-1400m²/g; principalul mod de acționare este de blocare a moleculelor substanței în porii de dimensiuni foarte mici (pentru comparație un om de cca. 70 kg are o suprafață a pielii de cca 2m²);
- Cărbunele este folosit sub două forme: cărbune activ pulbere -CAP și cărbune activ sub formă granulară- CAG; modul de prezentare al cărbunelui impune și tehnologia de folosire;
- CAP se folosește prin împrăștierea pe suprafața apei, sau mai bine sub formă de suspensie umedă amestecată cu masa de apă; CAP absoarbe în masa sa micropoluantii (pesticide, substanțe care dau gust și/sau miros, sunt toxice etc); cărbunele este eliminat odată cu masa de material reținut (de regulă namol) și îndepărtat - pierdut; folosirea lui trebuie făcută cu grijă deoarece este scump iar manipularea poate avea riscuri (incendii, explozii); protecția silozurilor de CAP contra incendiului se poate face cu azot lichid.
- CAG se folosește ca masă filtrantă; în momentul în care cărbunele s-a epuizat (porii săi sunt plini de substanță străină - gazoasă, lichidă sau solidă) cărbunele se schimbă (se poate arde-dacă rezultatul nu este periculos, se poate depozita -atenție la incendii- sau se poate recupera prin refacerea capacității filtrante prin procedee specializate). Este unul dintre mijloacele de reținere a clorului în exces în unele stații de tratare;
- Este cel mai vechi sistem de microfiltrare folosit în tratarea apei, cu mult înainte să apară membranele industriale, figura 198.



Figura 198. Carbune activ folosit în tratarea apei

I-199. Cum se realizează o coagulare avansată?

R-199.

- Sunt relativ dese cazurile în care condiția de Carbon Organic Total (COT) cerută de legea calității apei potabile este greu de realizat deoarece în apă se găsesc multe suspensii de natură organică; acestea sunt greu de precipitat și de îndepărtat prin treptele normale de limpezire;
- Una dintre soluțiile dezvoltate este de corectarea prealabilă a pH-ului apei în momentul tratării cu reactivi de coagulare floculare; s-a constatat că reducerea pH-ului apei la valori de 5,5-6,5 în momentul producerii coagulării conduce la o eficiență mult mai bună de reținere a suspensiilor în treapta de limpezire;
- Este adevărat că după trecerea de treapta de limpezire este nevoie de revenirea la o valoare a pH-ului de cca. 7 pentru neutralizarea capacității agresive a apei și atingerea condițiilor normale (pH = 6,5-7,5);
- Procedul a fost denumit coagulare avansată.

I-200. Care sunt mijloacele de îndepărtare a nămolului din decantoare?

R-200.

- Decantoarele sunt obiectele principale prin care se elimină suspensiile din apa de tratat. Cantitățile de eliminat sunt de ordinul 20-20000 mg/l;
- Din motive de construcție și de siguranță în funcțiune trecerea apei printr-un decantor se face într-un timp relativ mare (1-4 ore). Rezultă construcții de dimensiuni mari în care nămolul se obține prin distribuție pe o suprafață mare pe radier;
- Rezultă două probleme; colectarea nămolului distribuit relativ uniform pe radier și evacuarea din decantor; ca evacuarea să fie bună ar trebui ca nămolul să fie mai concentrat în vederea evitării pierderii de apă din circuit;
- Dacă nămolul este colectat într-o zonă relativ restrânsă poate fi evacuat cu mijloace hidraulice:
 - prin sifonare, cel mai bine și mai ușor, dacă se poate,
 - prin pompare atunci când condițiile sunt dificile sau nămolul este reutilizat, figura 200.

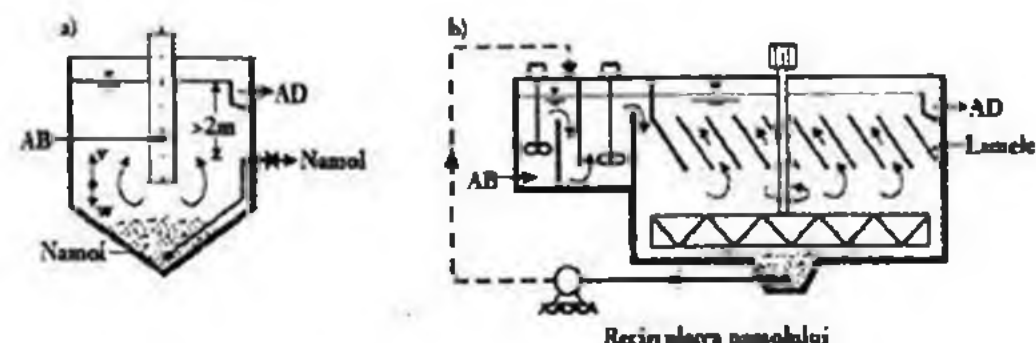


Figura 200. Evacuarea nămolului din decantoare;
(a) prin sifonare, (b) prin pompare

- Colectarea nămolului se poate face în două moduri:
 - Cu ajutorul podului raclor, metoda cea mai dezvoltată,
 - Metode hidraulice de colectare folosind capacitatea de antrenare a apei și greutatea specifică mai mare a nămolului.
- Decantoarele clasice sunt echipate cu poduri racloare de suprafață sau scufundate; astăzi sunt multe asemenea tipuri de poduri, figura 200-1;
- Decantoarele moderne au sisteme de colectare de tip concentrator de nămol, gropi de nămol, rigole de nămol cu conducte perforate etc.

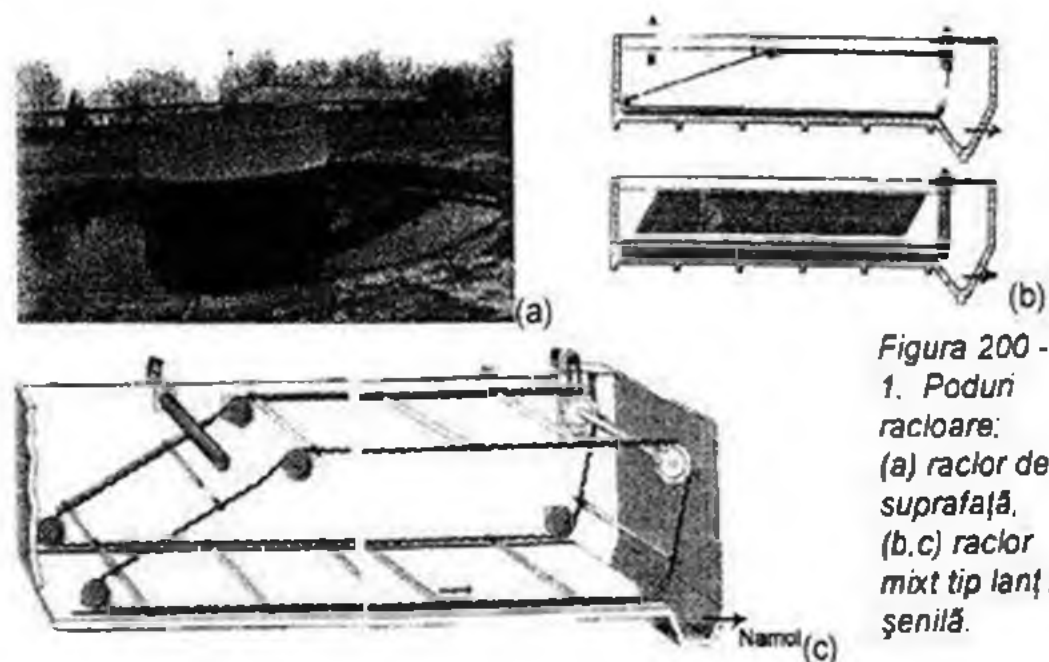


Figura 200 -
1. Poduri
racloare:
(a) raclor de
suprafață,
(b,c) raclor
mixt tip lanț /
șenilă.

PARTEA B

**~ Elemente Privind Alcătuirea și Parametrii pentru
Calculul și Verificarea Obiectelor Sistemului de
Alimentare cu Apă /24/ ~**

B1.1. Captarea cu puțuri forate

- Totdeauna lucrările se proiectează după cunoașterea rezultatelor unui studiu hidrogeologic și hidrochimic prin care se demonstrează că există apă în strat iar calitatea apei din strat este bună pentru scopul propus;
- Dacă nu sunt condiții speciale lungimea coloanei de filtru este egală cu grosimea stratului de apă;
- Când sunt mai multe strate permeabile suprapuse se decide care vor fi captate funcție de granulozitatea materialului și independența stratelor de apă; stratul necaptat va fi bine izolat;
- Diametrul coloanei de filtru va fi cu cel puțin 100 mm mai mare decât diametrul pompei de extragere a apei;
- Procentul de goluri din coloană va fi de minimum 10% iar materialul va fi rezistent la coroziune chimică și biochimică; rezistența mecanică va fi cea corespunzătoare adâncimii de pozare;
- Cu rare excepții coloana de filtru va fi "îmbrăcată" într-o coroană de pietriș cu granulozitate 3-7 mm;
- Viteza maximă admisibilă (v_a) de intrare a apei în puț determină dimensiunea coloanei de filtru și mărimea debitului maxim al puțului;
- Viteza admisibilă se determină din: (1) formula generală $(v_a) = [k]^{0.5}/15$ unde k este exprimat în m/s sau (2) din condițiile precizate de SR 1628 funcție de diametrul d_{40} al stratului granular purtător de apă ($d_{40} = 0,25\text{mm}$, $v_a = 0,5\text{ mm/s}$; $d_{40} = 0,5\text{mm}$, $v_a = 1,0\text{ mm/s}$; $d_{40} = 1,0\text{mm}$, $v_a = 2\text{mm/s}$);
- Diametrul forajului va fi mai mare decât diametrul coloanei de filtru la care se adaugă grosimea coroanei de material filtrant (de regulă minimum 10 cm);
- Diametrul forajului se alege și funcție de adâncimea de forare (coloana telescopică), metoda de forare și mărimea coroanei de pietriș mărgăritar.
- Forajele făcute în roca fisurată rezistentă pot fi fără coloană de foraj; coloana de protecție pe primii 10 m este necesară;

- Coroana de pietriș mărgăritar este realizată din material granular natural (aluvionar) cu granulație 3-7mm, bine spălat și fără componente de rocă slabă;
- Numărul minim de puțuri este doi; 20% din numărul puțurilor captării vor fi puțuri de rezervă;
- Căminul puțului va fi subteran sau suprateran după condițiile locale și poziția nivelului apei subterane; dacă zona este inundabilă accidental, capacul căminului va fi situat la 50 cm peste nivelul previzibil;
- Pompa va fi aleasă astfel încât să asigure ajungerea apei în rezervor, figura 28;
- Amplasamentul pompei în puț se face astfel încât să nu fie în partea activă a coloanei; la stratele freatice este de preferat ca pompa să fie amplasată în dreptul piesei de depozit (decantorului), cu lungimea corespunzătoare a acesteia;
- Poziția pompei trebuie să fie cu cel puțin 2-3m sub nivelul hidrodinamic minim estimat;
- Captarea va avea perimetru de protecție sanitară conform precizărilor HG 930/2005; la captările din stratele freatice aceasta va fi de minimum 50m iar la cea din stratele mai adânci de apă (poziția apei în strat nu poziția nivelului hidrostatic de minimum 50 m) de minimum 10m; în lipsa unor alte informații sau studii se aplică regula care spune că apa eventual poluată cu substanțe degradabile trebuie să parcurgă distanța dintre gard și puț în minimum 20 zile;
- Zona de restricție se calculează (sau se determină prin modelarea curgerii în strat) din condiția că apa să curgă până la puțuri în minimum 50 zile. Realizarea unei captări care nu respectă aceste reguli se poate face numai în condiții cu totul speciale (tratare foarte bună a apei captate, lipsa în zonă a altei surse de apă etc și după o aprobare dată de organele sanitare);
- Frontul de puțuri va avea foraje de observație amplasate normal pe direcția liniei de puțuri (minimum 2 în amonte) în vederea controlării funcționării puțurilor în timp; un profil pe km de captare este suficient;
- După definitivarea lucrărilor de execuție (făcute de unități specializate) se deznisipează puțul; rezultatele deznisipării (distribuția cantității de nisip pe lungimea coloanei, granulozitatea nisipului și curba de pompare $q = f(s)$) vor fi atașate la cartea construcției;

- Dimensionarea conductelor de legătură dintre puțuri va fi făcută folosind limitele economice ale vitezei, 0,5-1,2 m/s (conduce mici viteze mici);
- Exploatarea puțurilor va fi făcută continuu cu toate puțurile sau numai cu puțurile necesar active; la o întrerupere mare a pompării puțul trebuie deznisipat înainte de repunerea în funcțiune;
- Captarea poate fi echipată cu dispozitive /echipamente pentru măsurat și control pentru: măsurare debit și denivelare în puț, măsurarea consumului de energie pentru pompare, verificarea calității apei etc;
- Funcționarea captării se va face anual: periodic, funcție de prevederile regulamentului de exploatare; audit în cazul reabilitării;
- Orice captare va avea un regulament de exploatare;
- Toate elementele constructive și de exploatare vor fi conținute în cartea construcției; păstrarea în format electronic ar putea fi mai economică și mai "rezistentă".

B1.2. Captarea cu dren

- Captarea cu dren se aplică atunci când debitele captate sunt mici, stratul acvifer este subțire (2-3m), adâncimea stratului de bază este relativ mică (max. 8m);
- În mod normal drenul este un dren perfect, elementul de drenare se va poza pe roca de bază;
- Lungimea drenului se dimensionează în ipoteza că toată apa din strat este captată, debitul unitar al stratului fiind $q = H \cdot K \cdot l$ [$l/s \cdot m$], $L = Q_i / q$ [m];
- Pentru dimensionare se poate presupune că debitul de apă este colectat uniform în lungul drenului;
- Poziția liniei drenului, care poate fi poligonală, se trasează aproximativ normală pe direcția de curgere a apei; forma liniei va fi astfel gândită încât drenul să aibă o pantă longitudinală acceptabilă (0,5-1%);
- Diametrul drenului va fi ales astfel încât apa transportată să ocupe maximum 50% din secțiune ($h/D < 0,5$); la tuburile din beton/ bazalt/ gresie diametrul nu va fi mai mic de 20 cm iar la tuburile din material plastic minim 10 cm, dacă nu sunt alte restricții;
- Mărimea golurilor din tub depinde de tipul materialului; cu cât golurile sunt mai mici cu atât filtrul invers va fi mai redus ca număr de straturi și grosime;

- Numărul de strate pentru filtrul invers rezultă din necesitatea de trecere dintre granulația stratului natural (roca purtătoare de apă) și mărimea golurilor din tubul de dren; regula cea mai simplă este —raportul diametrelor medii între stratele vecine să fie 4; creșterea mărimii granulelor se face în sensul curgerii apei;
- În cazul în care apa are compuş care precipită la trecerea din strat în dren se va studia și o soluție de dren cu secțiune vizibilă (tip galerie, cu înălțimea de cel puțin 1,5m); în caz contrar se va preciza tipul de sistem de curățare (mecanică, spălare, tratare chimică etc);
- La fiecare 50 m, la schimbarea de direcție sau de diametru se prevăd cămine de vizitare; căminele vor avea depozite sub radierul drenului de cel puțin 50 cm; dacă în mod accidental apa din precipitații poate forma strat de apă capacul căminelor va avea cel puțin 50 cm peste nivelul estimat al apei;
- Pentru împiedicarea intrării directe a apei din precipitații prin stratul de umplutură de deasupra drenului se va prevedea un element de ocolire (strat de argilă, folie specială etc); în acest fel apa curge obligatoriu prin stratul natural și își îmbunătățește calitatea;
- Perimetrul de protecție sanitară este mult mai important decât la puțuri din cauză că stratul de pământ de protecție este mic; estimarea mărimii perimetrului de regim sever se face, conform prevederilor HG 930/05, astfel ca apa să curgă în strat cel puțin 20 zile;
- Prevederea de foraje de control amplasate pe direcția de curgere a apei (minim 2 foraje amonte și unul aval pe fiecare km de dren) este necesară;
- Puțul colector va fi amplasat la unul dintre capete (aval) sau în lungimea drenului în poziție avantajoasă;
- Diametrul puțului se alege astfel încât să asigure amplasarea pompelor (preferabil submersibile), funcționarea corectă a acestora, acumularea eventualelor cantități de nisip antrenat accidental din strat (filtru invers greșit executat față de granulozitatea stratului acvifer);
- Drenul nu se amplasează în zone inundabile, neîndiguite;
- Verificarea funcționării drenului se va face anual, în cazul în care funcționează normal, atunci când ceva se modifică în calitatea apei captate sau ori de câte ori se consideră necesar.

B1.3. Captarea izvoarelor

Deoarece izvorul este o combinație specială între stratificația terenului și modul de curgere a apei realizarea lucrărilor de captare trebuie să respecte elemente obligatorii prin care: să se păstreze curgerea naturală a apei în strat, stratificația interioară a acviferului și calitatea apei. Pentru aceasta este obligatoriu ca:

- Izvorul să fie captat la locul real de ieșire;
- Să se folosească de mijloace de lucru prin care să nu se detenoreze structura interioară a rocii purtătoare de apă;
- Să nu fie amplasat în vecinătatea unor activități care presupun folosirea de metode dinamice ale caror vibrații să influențeze calitatea structurii stratului;
- Toată apa izvorului să fie captată; excesul de apă este separat în interiorul captării; excesul de apă va fi evacuat astfel încât să poată fi folosit de vechii utilizatori (de regulă animale libere);
- Izvorul să fie protejat contra apei de șiroire de pe versant sau a inundațiilor în cazul izvoarelor de terasă;
- Construcția să fie bine protejată contra vandalismului;
- În limita posibilităților o zonă cât mai mare din jurul izvorului să fie restricționată în folosire pentru păstrarea calității apei izvorului.

Mărimea zonei de protecție sanitară se determină cu mijloace de investigare de durată dacă apa provine din roci fisurate; este nevoie de folosirea de trasoni specifici; cu cât apa din strat ajunge în timp mai lung în izvor cu atât bazinul izvorului este mai mare, fluctuația debitului poate fi mai mică și izvorul mai bun de captat.

Construcția de captare de izvor poate avea la limită:

- O singură cameră dacă izvorul este săpat în roca rezistentă, poate fi protejat bine, apa este limpede, debitul nu este mare iar aducțiunea funcționează gravitațional;
- 2-4 camere dacă apa se captează din roca granulară: o cameră de acces (deznisipare, separare debite), o cameră de încărcare în aducțiune, o cameră de vane, o cameră de evacuare a apelor în exces;
- În cazul izvorului din strat cu nisip fin este nevoie de un filtru invers înaintea camerei de acces.

Dacă izvorul are o arie mare de apariție este preferabil să se realizeze o construcție mixtă; o cameră de captare și drenuri laterale pentru aducerea apei; realizarea drenurilor se va face respectând elementele captării cu dren.

Caparea va avea o bună ventilație; diametrul minim 150mm.

B1.4. Captări din râu; captări în curent liber

Captarea se amplasează:

- Când pe râu în secțiunea respectivă debitul minim este mai mare decât debitul captat iar pentru aval rămâne debitul cerut de alte folosințe (debitul de servitute/ salubru este obligatoriu);
- Când la debite mici adâncimea apei este de cel puțin 1,2 m;
- Amonte de localitatea ce urmează să fie alimentată cu apă: cota mai ridicată poate asigura economie de energie;
- Se evită amplasarea pe spații influențate de evacuarea apelor proprii (ale localității) de canalizare chiar bine epurate;
- La distanță cât mai mică de localitate, aducțiune scurtă;
- Pe amplasament disponibil, cu destinație publică;
- Cu cale de acces existentă;
- Cu posibilitatea de realizare a zonei de protecție sanitară, minimum 25 m pe mal și 100 m în lungul albiei;
- Pe malul concav, apa "bate" natural spre mal" deci lucrările vor fi mai simple;
- Pe malul cu localitatea, se evită o traversare a albiei-lucrare complicată;
- Într-o zonă cu albie stabilă (altfel trebuie lucrări de regularizare care sunt scumpe) și neînundabilă;
- Captarea se poate face cu crib sau cu cheson de mal după mărimea debitului, caracteristicile albiei și siguranța în exploatare;
- Dacă debitul este relativ mic (sub cca. 500 l/s), albia râului este clar definită între albie minoră și albie majoră (se poate face un batardou pentru realizarea în uscat a captării cu crib).
- Captarea cu crib se realizează în talvegul albiei, în două unități similare amplasate la cca. 10 m între ele și sunt legate cu conducte la un puț colector amplasat pe mal;
- Debitul de dimensionare este Q_1 (debitul zilnic maxim); fiecare unitate se dimensionează la jumătate de debit și se verifică la $0,75 Q_1$ (caz de avarie); în cazuri speciale se poate dimensiona fiecare unitate la debitul total; în orice situație unitățile vor fi funcționale tot timpul și numai în caz de avarie vor fi oprite (altfel se colmatează conducta);
- Viteza apei la intrarea în grătarul cribului va fi de 0,1-0,2 m/s, grătarul va fi amplasat sub nivelul minim al apei, 50 cm și la minimum 50 cm peste fundul natural al albiei;
- Viteza apei în conductele de legătură va fi de 0,8-1,2 m/s;

- Construcția și conductele vor fi amplasate sub adâncimea de afuiere; conductele vor fi prevăzute cu un sistem care să asigure spălarea periodică (la stația de pompare se va realiza o legătură care să permită ca apa captată pe o conductă să spele cealaltă conductă);
- Deznisiparea apei va fi realizată în puțul colector sau în construcție separată,
- Captarea cu cheson de mal, se va prevedea atunci când:
 - debitul captat este mare, peste 1,0 m³/s,
 - înălțimea minimă a apei la mal este în mod natural peste 1,2 m,
 - când distincția albie minoră - albie majoră este foarte redusă,
 - când nu se poate realiza ușor un batardou pentru punere la uscat a lucrării (la execuție sau în caz de reparații),
 - adâncimea de afuiere este mare.
- Chesonul se "împarte" în cel puțin două compartimente "linii" distincte pentru siguranța funcționării și posibilitatea de reparații fără a fi scos total din funcțiune;
- Distribuția spațiului în cheson poate fi mai simplă (numai colectarea apei și încărcarea în conductă) sau mai complicată: camera de deznisipare (cu golire adecvată), camera pentru site mobile, camera de încărcare și camera pentru pompe; partea de pompare poate fi comună pentru toate liniile;
- Camera de deznisipare se dimensionează pentru un timp de trecere de 1-3 minute;
- Camera de pompare se dimensionează pentru amplasarea pompelor; preferabil ca pompele să fie submersibile, cu ax vertical deoarece au un gabarit mai mic;
- Accesul apei în cheson se face prin două ferestre pentru fiecare linie: fereastra pentru ape mici amplasată la 50 cm peste nivelul fundului albiei și 50 cm sub nivelul mic al apei (cu asigurarea de calcul normată) inclusiv al nivelului pentru iarnă - sub gheață; fereastra pentru ape mari (viitura când apa este tulbure) se amplasează la minimum 50 cm sub nivelul maxim al apei;
- Ferestrele sunt prevăzute cu grătare dese, cca 2-3 cm între bare, printre care apa curge cu 0,1-0,3 m/s, și batardou la interiorul chesonului; grătarele vor avea sistem de curățare sau protecție contra înghețului;
- Chesonul va fi calculat să reziste la împingerea apei, pământului, gheții etc; cutitul chesonului va fi pozat cel puțin la adâncimea de afuiere sau în stratul de pământ care permite fundarea stabilă a lucrării; diametrul

chesonului poate avea și 20m (la un debit de cca. 4-6 mc/s) și o înălțime totală de 30-60m.

B1.5. Captarea cu prag / baraj deversor

- Atunci când debitul în secțiune este suficient chiar și la ape mici dar albia este foarte dezvoltată (lată) și drept urmare înălțimea apei este mică (0,3-0,5m), apa nu poate fi extrasă din râu; se prevede un prag care să ridice nivelul apei la cota necesară captării (min 1,2 m);
- Deoarece bararea albiei conduce la colmatarea spațiului din spatele pragului trebuie luate măsuri pentru menținerea unui șenal liber și evacuarea aluviunilor; din aceste motive captarea devine destul de complicată;
- Amplasamentul captării impune restricții suplimentare:
 - Bararea albiei nu trebuie să producă inundații la ape mari, în caz contrar sunt necesare diguri și lucrări suplimentare de drenare.
 - Dacă nivelul apei mari este foarte mare se poate recurge la un "prag deversor mobil"; la ape mari stavilele pragului sunt coborâte, apa este evacuată aval iar captarea poate funcționa deoarece nivelul apei este ridicat în mod natural.
 - Poziția captării trebuie să împiedice blocarea cu gheață sau plutitori mari în perioadele de viitură;
 - În avalul lucrării este nevoie de dissipator de energie dimensionat astfel încât la ieșirea apei din limita lucrărilor viteza apei râului să aibă cel mult viteza apei realizată în mod natural.
 - În cazuri justificate se poate prevedea o pasarelă de trecere peste râu; trecerea va fi controlată pentru păstrarea siguranței lucrării și asigurarea gabaritului de evacuare a plutitorilor.
 - Lucrarea de barare trebuie să aibă neapărat elemente care să asigure mișcarea naturală a peștilor în lungul albiei (scara de pești); populația piscicolă constituie un bun indicator asupra calității apei râului.
- Asigurarea spălării depunerilor din fața prizei se face cu două stavile de spălare; mărimea lor se alege astfel încât la deschiderea parțială a uneia (cealaltă poate fi considerată rezervă) să se realizeze simultan: nivelul minim al apei pentru priză, curgerea apei în exces cu o viteză de minimum 1,0 m/s pentru antrenarea aluviunilor mici din apă; la această viteză apa nu îngheață iarna; dpdv tehnologic stavilele de spălare nu vor fi niciodată închise total;

- Gratarul de priză, cu unul sau două panouri, are goluri de 2-5 cm, bare rezistente la împingerea plutitorilor și un mod de curățare contra plutitorilor care se "agață" de ele (mai ales gheața); în spate vor fi prevăzute locuri pentru batardouri în vederea izolării spațiului aval, pentru posibilitatea intervenției la grătare etc;
- La captările importante se prevede o galerie specială și vană de control, pentru controlul spălării spațiului din avalul gratarului;
- De regulă lângă priză, separat sau înglobat în construcția prizei, se realizează și deznisipatorul (se poate spăla cu apă din râu, apă care se restituie imediat aval în dissipatorul de energie al pragului);
- Lucrarea de barare va respecta toate regulile de construcție în albie: rezistă la împingerea apei, plutitorilor, gheții etc; este etanșă și nu permite afuierea, are suficiente elemente care să nu pună lucrarea în situația de risc pentru alte lucrări; se integrează în planul bazinal de gospodărire a calității apei.

B2. Aducțiuni

Ținând seama de faptul că poziția capetelor aducțiuni sunt cunoscute (capătul amonte este dat de poziția captării iar capătul aval de poziția rezervorului) alegerea traseului aducțiunii se face urmărind ca:

- Traseul să fie cât mai scurt;
- Transportul apei să fie gravitațional, dacă se poate, sau cu pompare cât mai mică;
- Presiunea în conductă să fie cât mai redusă;
- Terenul de amplasare să fie cu folosință publică;
- Să se poată asigura zona de protecție sanitară, minimum 10m pe fiecare parte a conductei, pentru conductele de apă potabilă;
- Să nu existe zone inundabile pe traseul conductei; în caz contrar vor fi adoptate măsuri adecvate;
- Pe traseul aducțiunii construcțiile auxiliare necesare să fie cât mai reduse numeric și mai puțin complexe;
- Solul pe traseul conductei va fi stabil și puțin influențat de eventuala umezire produsă de pierderea de apă din conductă;
- Să existe o cale publică de acces – drum – în vederea execuției și mai ales a exploatării;
- Să existe posibilitatea de extindere în viitor;
- Conducta se pozează în pământ, sub adâncimea de îngheț; pozarea deasupra solului se va face numai în condiții foarte bine justificate (zone inundabile, marginea râurilor, lipsa zonei de protecție sanitară etc);
- Să se integreze în master planul județului respectiv pentru alimentarea cu apă;
- Alegerea finală a traseului va rezulta dintr-o analiză tehnico-economică, cost total minim pentru operare;
- Traseul va ocoli secțiunile în care o avarie poate conduce la blocarea traficului pe durate mari de timp sau o avarie poate produce pagube mari prin evacuarea necontrolată a apei; se poate recurge la pozarea conductei în galerie adecvat construită;
- Pe zone cu pante mari ale terenului (peste 15%) tronsoanele (tuburile) de conductă vor avea elemente de ancorare în teren;
- În profil longitudinal conducta va fi realizată poligonal din tronsoane cu panta de minimum 0,1% și cămine de golire și aerisire la capete.

B2.1. Aducțiuni funcționând gravitațional

Materialul conductei se alege funcție de:

- Condițiile tehnologice de curgere a apei și de calitate a apei;
- Pentru apa potabilă materialul trebuie să aibă avizul organelor sanitare;
- Materialul trebuie să aibă o durată de viață de cel puțin 50 ani; în condiții grele de execuție se poate cere și 100 ani;
- Tehnologia de execuție să fie bine cunoscută și respectată la fel ca și tehnica de remediere în caz de avarie;
- Să existe, din producție industrială, toate armăturile necesare realizării funcționării conductei;
- În cazul unor trasee speciale este de preferat prevederea unor cămine de ruperea presiunii (sau vane speciale de limitarea presiunii) în locul unor tronsoane cu presiuni mari;
- Materialul tubular va suporta presiunea de lucru precum și presiunile care pot să apară în mod accidental (lovitura de berbec) sau voit (presiunea de încercare);
- Costul materialului și armăturilor să fie acceptabil.

Presiunea la care trebuie să reziste conducta se stabilește la valoarea cea mai mare dintre:

- Presiunea dată de diferența dintre cota liniei piezometrice la funcționare normală și cota terenului în secțiunea respectivă;
- Presiunea statică ce apare pe tronsoane în momentul opririi conductei (cu apă, în caz de reparații) sau încercare;
- Presiunea de încercare la punerea în funcțiune; se va adopta o valoare funcție de pierderea maximă de apă acceptată conform SR EN 805/99 sau funcție de rezistența materialului (PN);
- Presiunea rezultată din lovitura de berbec;
- Presiunea capabilă a materialului conductei- PN;
- Conform prevederilor SR EN 805/00 conducta se încearcă și la presiune negativă, vacuum 0,8 bari.

Presiunea se stabilește prin proiect, se confirmă prin proba de presiune după execuție și se concretizează prin documentele atașate cărții de construcție.

Diametrul conductei se alege astfel ca:

- Să se utilizeze bine toată energia disponibilă, figura 70;
- Să existe un diametru de tub pentru materialul preconizat;

- În cazul debitelor mari se va analiza și soluția cu două conducte paralele, legate cu bretele, funcție de dezvoltarea în timp și de siguranța necesară în funcționare;
- Aducțiunile de mare lungime, peste 20 km și aflate pe tasee dificile ar trebui prevăzute cu două fire paralele;
- Viteza de curgere a apei în conductă să nu depășească valoarea limită indicată de furnizorul de material; în general viteza nu va depăși valoarea de 3m/s decât cu măsuri speciale (masive de ancoraj la schimbarea direcției);
- În cazul prevederii unei conducte din tronsoane cu diametre diferite în zonele cu presiune mare vor fi prevăzute conductele cu diametrul mai mic.

Construcțiile auxiliare pe aducțiune vor fi prevăzute astfel:

- Cămine de vane de linie la fiecare 2-3 km de traseu;
- Cămine de golire în toate punctele joase; în general traseul efectiv al conductei va fi alcătuit din tronsoane cu pantă de minimum 1‰;
- Cămine de aerisire (ventil) în toate punctele înalte și în căminele de vană de linie;
- Construcții speciale pentru subtraversarea căilor de comunicație; se va evita subtraversarea căilor importante (autostrăzi, linii ferate duble etc) în cazul în care construcțiile sunt foarte complicate; subtraversarea căilor existente se va realiza prin metode fără șanț deschis (scut, foraj orizontal) pentru conducta de protecție;
- Construcții speciale pentru subtraversarea sau supratraversarea cursurilor de apă; folosirea podurilor existente se va face numai cu avizul organelor abilitate; construcțiile supraterrane vor asigura dimensiunea de gabarit peste apă (pentru plutitori).
- Cămine pentru instalarea aparatului de măsurat și control a funcționării aducțiunii și pentru verificarea calității apei;
- Cel puțin la intrarea și ieșirea apei din aducțiune vor fi prevăzute debitmetre; vor ajuta la controlul pierderilor de apă din conductă;
- Cămine de ruperea presiunii în vederea reducerii presiunii de funcționare; acestea vor avea posibilitatea evacuării apei în mod organizat sau vor avea vane de închidere automată a curgerii apei;
- Construcții de combatere a loviturii de berbec;
- Jaloane care marchează poziția conductei pe teren (vârfurile de schimbare a direcției, căminele. Jaloanele pot avea inscripția: conductă de apă potabilă -zonă de protecție sanitară;
- Plăcuțe de avertizare și marcarea a zonei de protecție sanitară.

B2.2. Aducțiunile funcționând prin pompă

Conducta cu funcționare prin pompă se alege atunci când:

- Cota secțiunii de plecare (captare, rezervor etc) este egală sau mai mică decât cota secțiunii de sosire a apei (bazin de refulare);
- Cota apei în secțiune de plecare este mai mare decât cota de sosire dar nu atât de mare încât să asigure o viteză de curgere a apei de peste 0.5 m/s; în acest caz se face un calcul tehnico- economic pentru determinarea diametrului economic al conductei în varianta cu pompă sau fără pompă;
- Când folosind pompă se poate depăși un obstacol de pe traseu, obstacol a cărei ocolire ar conduce la o lungime mare de conductă;
- Când folosind pomparea se scurtează substanțial lungimea traseului;
- Când sursa de alimentare cu energie în zona de pompă este suficientă și sigură în funcționare; se evită realizarea unei linii electrice de transport;
- În cazul unor trasee lungi sau cu mari diferențe de nivel se poate prevedea și o pompă în trepte (alese convenabil); repomparea directă din conductă (fără rezervor tampon) se va face astfel încât să nu se producă vacuum pe tronsonul amonte (pompa booster);
- Când există pompe pentru acoperirea diferenței necesare de cotă.

Diametrul conductei rezultă dintr-un calcul tehnico economic, figura 83.

Din valoarea diametrului rezultă și viteza de funcționare (de regulă cu valori de 0,5-1,2 m/s); valoarea vitezei economice va fi totdeauna un rezultat al jocului între valorile costului de investiție și tariful energiei (ambele variabile în timp);

Conducta funcționând prin pompă trebuie verificată la funcționare la lovitură de berbec și prevăzută cu lucrările suplimentare necesare.

B3. Construcții pentru înmagazinarea apei (rezervoare)

Deoarece utilizarea apei în localitate nu se face în mod uniform în cursul zilei și din dorința de simplificare a exploatarei și de creștere a gradului de siguranță în funcționare orice sistem de alimentare cu apă are în componență și o construcție de înmagazinare (sunt rare cazurile fără rezervor); totodată rezervorul permite reducerea costurilor de investiție deoarece toate construcțiile până la rezervor sunt dimensionate la debitul zilnic maxim iar lucrările după rezervor se dimensionează la debitul orar maxim.

Construcția de înmagazinare poate fi amplasată pe sol- și se numește **rezervor** sau poate fi suspendată pe o construcție intermediară numită turn și atunci este numită **castel de apă (rezervor suspendat)**, atunci când în apropiere (1-3 km) nu există o cotă naturală de amplasare.

Construcția este caracterizată prin volum, cotă de amplasare (cota rezervorului) și tipul de construcție.

Volumul rezervorului trebuie să asigure:

- Un spațiu /volum pentru acumularea volumului de apă necesar pentru combaterea incendiului, numit simplificat **rezerva de incendiu**; este un volum protejat; se calculează conform SR 1343/06 funcție de numărul de incendii teoretic simultane, debitul unui incendiu și durata de stingere a incendiului, de regulă 3 ore;
- Un spațiu/volum pentru acumularea apei în vederea compensării consumului în localitate, volumul de apă care să permită alimentarea localității (de la debitul maxim orar la debitul minim orar-raportul poate fi de ordinul 2...20); se poate calcula analitic dacă sunt cunoscute curba de alimentare și curba de consum; de regulă are valori de ordinul 20-40% din consumul zilnic maxim;
- Un spațiu/ volum pentru **rezerva de apă pentru cazuri de avarie**; va fi folosită pentru cazul întreruperii alimentării cu apă a rezervorului din cauza ruperii aducțiunii, întreruperii pompării etc; în mod normal volumul ar trebui să fie protejat; ca valoare poate fi 0,2-1,5 din debitul zilnic maxim funcție de posibilele avarii care pot să apară (lungime conductă, siguranța rețelei electrice ce alimentează stațiile de pompare, stabilitatea solului etc).

- Un volum pentru cazuri **justificate**; un volum minim pentru clorarea apei, un volum minim pentru pomparea apei etc.

Conform normelor de protecție a localităților contra unor cazuri de forță majoră volumul rezervorului nu poate fi mai mic decât jumătate din consumul zilnic maxim (legea 98/94 republicată în 2008).

Cota rezervorului din care apa se pompează în rețea se determină astfel:

- Se asigură adâncimea de fundare funcție de adâncimea de îngheț în zonă;
- Se asigură rezistența pământului capabil să suporte greutatea lucrării, funcție de cota reală de teren din zona de amplasare.

Cota rezervorului care alimentează gravitațional rețeaua de distribuție se alege astfel încât toată localitatea sau o mare parte (cât mai mare) să fie alimentată gravitațional; presiunea în orice secțiune este cel puțin egală cu presiunea la branșament (care este dată de înălțimea clădirii și echiparea interioară cu obiecte care folosesc apa); cota rezervorului nu trebuie să producă o presiune în rețea mai mare de 60mCA în orice situație de funcționare, figura 95.

În cazul terenului denivelat în localitate vor fi realizate rețele cu /pe zone de preslune; fiecare zonă de presiune are rezervorul propriu care se adoptă după regula generală.

Castelele de apă se prevăd în situații foarte bine justificate, deoarece:

- Sunt construcții complicate de construit; au masa mare la cote ridicate și ca să fie sigure în caz de cutremur trebuie să aibă o alcătuire foarte solidă;
- Sunt construcții rigide; ca să nu "sară" de pe temelie de reazem cuva se construiește solidar cu turnul; în cazul în care se modifică regimul construcțiilor în localitate sau localitatea se extinde mult peste limitele estimate, castelul nu mai poate asigura presiunea necesară iar din punct de vedere constructiv nu mai poate fi modificat; poate deveni o construcție uscată, un decor;
- Pentru a avea o înălțime cât mai mică a turnului, castelul ar trebui amplasat în centrul de greutate al consumatorilor (poziția umbrelei); aceasta înseamnă amplasarea în centrul localității; cum castelul este o construcție urâtă, centrul localității este o suprafață prețioasă iar în jurul castelului ar trebui o zonă de siguranță; este greu de obținut un asemenea amplasament;

- În cazuri justificate se poate face și o combinație între rezervor pe sol și castel de apă cu volum mai mic dar în care să se pompeze în regim variabil;
- Din motive constructive în țară cel mai mare castel de apă are 2000 mc; solicitarea la cutremur devine foarte greu de preluat la volume mai mari;
- Înălțimea castelului de apă nu va depăși 60 mCA dacă lucrarea este destinată alimentării cu apă a unei localități;
- Turnul castelului joacă rol și de casa vanelor; în zone friguroase trebuie luată în calcul și o soluție de încălzire a acestui spațiu.

Realizările mari făcute în pomparea apei în regim variabil (folosind pompe cu turație variabilă) fac ca numai în cazuri speciale să se prevadă castele de apă (păstrarea unei rezerve de siguranță).

Asigurarea funcționalității rezervorului se face prin instalația hidraulică, amplasată în camera vanelor și formată din:

- Conducta de alimentare cu apă, cu diametru egal cu cel al aducțiunii; în cazuri justificate se poate reduce diametrul în vederea obținerii unui gabarit mai mic al casei vanelor și a reducerii costurilor vanelor necesare; viteza apei în conductă 1-2m/s;
- Conducta de plecare a apei, cu sorbul amplasat astfel încât să fie protejată rezerva de incendiu; diametrul rezultă din acceptarea unei viteze de curgere a apei de 0.7-1,5 m/s;
- Conducta de plecare a apei de incendiu; poate funcționa cu o viteză apropiată de cea din conducta normală dar trebuie ținut seama că prin conductă va curge și debitul maxim orar; conductă este prevăzută cu o vană aflată numai la dispoziția personalului care asigură combaterea incendiului;
- Conducta de preaplin de regulă egală cu diametrul aducțiunii;
- Conducta de golire generală cu un diametru de cca. $\frac{1}{4}$ din diametrul conductei de alimentare dar nu mai mică de 150mm.

Cuva rezervorului se ventilează prin sistem specializat, în regim natural; suprafața activă trebuie să fie cca. 1/1000 din suprafața orizontală a cuvei rezervorului.

Rezervorul este protejat contra accesului neautorizat printr-un gard aflat la minimum 10m de peretele cuvei în cazul rezervorului de apă potabilă; dacă în rezervor se realizează și clorarea apei zona poate fi mărită adecvat.

Rezervorul poate fi echipat cu aparatură de măsurat nivelul apei, concentrația de clor, debitmetru pe conductă de plecare a apei cu transmiterea informațiilor la dispeceratul central.

Rezervorul trebuie apărat împotriva vandalismului fiind singura construcție cu suprafață liberă a apei pe circuitul de apă potabilă.

Construcția cuvei rezervorului, din beton armat, beton precomprimat, metal, fibră de sticlă etc, va avea forma geometrică favorabilă măririi cuvei, tipului de material și solicitărilor din exploatare (împingerea pământului, împingerea apei statică /dinamică, solicitarea din temperatură și cutremur). Construcția va fi protejată termic.

B4. Pomparea Apei

Ori de cate ori energia necesară apei pentru a ajunge dintr-o secțiune la o altă secțiune este insuficientă (din punct de vedere natural) se prevede un mașină care asigură diferența de energie; mașina hidraulică este numită în mod generic pompă iar clădirea care o adăpostește stație de pompare.

- Deoarece funcționarea pompei trebuie să fie continuă într-o stație de pompare (care poate avea mai multe pompe) va fi prevăzută cel puțin o pompă de rezervă de capacitatea celei mai mari dintre utilajele instalate;
- Pompele utilizate în pomparea apei potabile sunt de tip pompă centrifugă cu antrenare cu motor electric; numai în cazuri cu totul speciale (nu se justifică realizarea unei linii electrice) se pot prevedea pompe cu acționare termică (motopompe);
- Alegerea tipului de pompă depinde de:
 - Echipamentul existent, oferta de piață; vor fi alese pompe robuste, cu randamente ridicate (peste 70%), cu durată mare de funcționare; furnizorii de pompe oferă curbele caracteristice de funcționare a fiecărei pompe, $Q = f(H)$, $Q = f(P)$, $Q = f(\eta)$, $Q = f(NPSH)$;
 - Dacă nu sunt condiții speciale va fi aleasă soluția cu un număr minim de pompe; se preferă soluția cu pompe de același tip.
 - În cazuri justificate se adoptă și pompe cu turație variabilă.
 - De regulă pompele care asigură debitul de incendiu sunt pompe cu destinație specială; stațiile de pompare cu pompe pentru incendiu vor avea siguranță sporită de alimentare cu energie electrică.
 - Atunci când linia electrică de alimentare este unică iar siguranța trebuie să fie mare se prevede ca sursă de rezervă un sistem termic adecvat, motopompă sau generator de energie (cu pornire automată sau cu pornire manuală).
 - Când din aceeași stație de pompare se asigură funcționalități diferite (pompare în două zone de presiune de exemplu) fiecare grup de pompe va fi alcătuit ca și cum funcționează independent.
 - Este important de decis dacă pompele pot fi uscate sau submersibile deoarece clădirea stației poate fi foarte diferită; astăzi pot fi adoptate pompe din ambele categorii (uscate sau submersibile) cu performanțe foarte apropiate; pompele uscate

sau umede nu pot fi așezate în aceeași construcție decât cu măsuri speciale. Din motive de ușurință de execuție și mai ales de exploatare nu vor fi adoptate pompe care necesită amorsare cu instalații auxiliare mai ales dacă sunt și pompe de incendiu.

- Parametrii de control în alegerea pompei sunt debitul pompat și înălțimea de pompare;
- Instalația hidraulică asigură legătura pompei cu cele două circuite de apă: circuitul de aspirație prin care apa ajunge din bazinul de aspirație în pompă și circuitul de refulare prin care apa pompată ajunge în secțiunea necesară sau bazinul de refulare;
- Legarea pompelor între bazinul de aspirație și bazinul de refulare poate fi individuală (o siguranță maximă în utilizare) sau comună - cazul cel mai des întâlnit;
- Conductele de alimentare a pompei sunt dimensionate pentru o viteză de 0.6-1.0 m/s iar conducta de refulare la o viteză de 0.8-1.2 m/s; la conducte mari viteze mai mari la conducte mici (sub 150mm) viteze mai mici;
- Dacă alimentarea este comună pentru mai multe pompe, pentru fiecare pompă se va prevedea o vană de izolare; la fel și dacă apa care intră în pompă are presiune;
- În cazul debitelor mici (1-5 l/s) și a unei variații foarte mari (10-100%) în cursul zilei este rațională prevederea unei pompe cu hidrofor (STAS 1478);
- Atât în cazul stației de pompare cu hidrofor cât și în cazul stației de pompare cu turație constantă la pompele racordate direct la o conductă de alimentare se va verifica să nu se ajungă la producerea de vacuum pe conducta de aspirație; pompa racordată direct la o conductă în loc de rezervor de aspirație este numită pompă booster;
- În toate cazurile se va verifica faptul că presiunea pe aspirație a pompei (NPSH pompa) este mai mare decât presiunea realizată de sistem pe aspirație (NPSH rețea / sistem < NPSH pompa);
- Pe conducta de refulare a fiecărei pompe se prevede un clapet de reținere (vană / clapet de sens) care să oprească intrarea apei în pompă la întreruperea funcționării accidentale și vana de reglare și izolare (se reamintește că majoritatea pompelor trebuie pornite cu vana de refulare închisă pentru a asigura un curent (I) minim de pornire);
- Instalația hidraulică va fi amplasată în clădirea stației astfel încât să existe o protecție maximă față de instalația electrică (în construcția uscată instalația hidraulică și cea electrică se amplasează pe laturile opuse ale clădirii);

- Gabaritul stației se obține din gabaritul pompelor (dat de furnizor) și de gabaritul instalației electrice; între pompe se lasă un spațiu de lucru care să permită intervenția la o pompă atunci când pompa vecină este în lucru (tensiunea de lucru a motoarelor electrice poate fi de 220V, 380V, 6000V); de regulă între șasiul pompelor se lasă un spațiu de 60-80cm iar între pompe și perete 0,8-1,0 m; între motorul pompei și panourile de comandă se lasă un spațiu de 1,5-2,5m după tensiunea de lucru; în cazuri speciale pot fi amplasate și două pompe alăturate (pompe mici, sub 10-20 kW);
- La gabaritul camerei pompelor se va ține seama și de accesul pe scară (când este cazul), sistemul de ridicare a pompelor în caz de reparații, alte instalații.
- Stația de pompare va avea iluminat natural ori de câte ori este posibil;
- Stația de pompare mai are nevoie de: instalație electrică de forță, instalație electrică de iluminat, ventilație, încălzire (după caz), instalație de automatizare și măsurarea parametrilor de funcționare (pompă activă / în rezervă / în reparație, debitul pompat, presiune de refulare, presiune pe aspirație, consum de energie etc);
- Alegerea unei soluții pentru clădirea stației depinde de mărimea stației, de tipul pompelor și de posibilitățile de construcție; pentru nivele joase ale apei în bazinul de aspirație este de preferat soluția cu cheson și pompe submersibile;
- Stațiile de pompare pentru apa potabilă vor avea zona de protecție sanitară de 10m împrejur.

B5. Rețeaua de Distribuție

Rețeaua de distribuție este ultimul obiect al sistemului de alimentare cu apă și elementul care face legătura dintre sistem și utilizatorul de apă. Este constituită dintr-un ansamblu de conducte, armături și construcții auxiliare (hidranți și bransamente) prin care apa ajunge în condiții de siguranță din rezervor la fiecare consumator.

- Forma rețelei depinde de forma rețelei stradale din localitate și de siguranța în funcționare a rețelei; pentru siguranță rețeaua ar trebui să aibă o formă inelară; forma real inelară se obține atunci când fiecare inel are în componența inelelor bare componente de diametre apropiate ($D_{max}/D_{min} < 2$); atenție și în rețeaua inelară apa curge tot ramificat pe circuitele cu rezistență minimă;
- Dimensionarea rețelei se face astfel ca:
 - Să se asigure presiunea la bransament (H_b) în orice secțiune și pentru orice valoare a debitului de calcul/verificare.
 - Debitul de dimensionare este Q_{dim} maxim la care se adaugă debitul de combatere a incendiilor din interior Q_{ii} ; în acest caz presiunea la fiecare bransament va fi asigurată.
 - Debitul de verificare este Q_{ver} maxim la care se adaugă debitul incendiilor teoretic simultane stinse din exterior; în acest caz presiunea va fi de minimum 7mCA în secțiunile de funcționare a hidranților (rețea de joasă presiune).
 - Poziția incendiilor va fi aleasă astfel încât existe o repartiție de un incendiu la 10000 locuitori; distanța dintre două incendii simultane nu va fi mai mică decât o valoare stabilită prin standard (în mod normal 200-500m).
 - Este rațional ca la dimensionare să se introducă și ipoteze de lucru cu conducte avariate pentru a vedea siguranța rețelei; se poate introduce și o restricție de alcătuire astfel încât la o avarie să nu rămână fără apă consumatorii importanți (spitale, școli, unități cu producție continuă, etc) sau să fie afectați un număr prestabilit- limită de consumatori.
 - Dacă în localitate regimul de construcții este foarte diferit este rațional să se analizeze și o soluție cu rețea dublă; o rețea pentru blocurile înalte și o rețea pentru blocurile/ casele joase; în localitățile noi pot fi realizate și rețele diferite pentru instalația interioară (nivelele de cotă joasă alimentate din

- rețeaua de presiune mică și nivelele aflate la înălțime alimentate cu rețea de presiune mai mare).
- Ori de câte ori este posibil trebuie aleasă o rețea alimentată gravitațional; are o exploatare mai simplă și mai sigură.
- Dimensionarea efectivă se poate face cu un program de calcul, dintre multe care există, dar cu o verificare finală a modului de lucru: viteze de 0,5-1,2 m/s, presiuni de maximum 60mCA și 7 m pentru posibile incendii stinse din exterior.
- Rețeaua dimensionată de calculator trebuie analizată astfel încât diametrele conductelor să nu fie prea mici (minim 100 mm pe conductele cu hidranți), alcătuirea inelelor să fie bună, poziția arterelor mari să nu coincidă cu arterele mari de trafic în localitate.
- În localități rurale, ori de câte ori este posibil, forma rețelei va include cel puțin un inel în zona centrală;
- Numărul de hidranți de incendii și amplasarea lor în rețea se stabilește funcție de normele acceptate, SR 1343, NP 086-05.
- Conductele rețelei pot fi alcătuite din artere-conducte peste 250mm diametru și al cărui rol este aducerea apei în zona de consum și conductele de serviciu din care se face preluarea apei de către consumatori prin bransamente și hidranți; arterele sunt dublate de conducte de serviciu legate convenabil;
- În subsolul străzii conductele vor fi așezate sub rețeaua de gaz, energie electrică, telefonie, și deasupra rețelei de canalizare; în plan orizontal amplasarea trebuie să respecte coordonarea generală, să fie posibilă intervenția fără afectarea celorlalte rețele; față de rețeaua de canalizare ar trebui să existe o distanță de minimum 3m; în cazuri speciale rețelele pot fi amplasate în galerii edilitare (sub străzile cu trafic mare);
- Pentru reglarea debitelor și izolarea conductelor de regulă la fiecare intersecție de conducte se prevăd vane; vanele sunt amplasate în cămine sau în pământ direct dacă sunt condiții favorabile; vane vor fi amplasate și pe conducte lungi, la fiecare 400-600m;
- În cazul construirii unor construcții speciale (de importanță deosebită, cu dimensiuni care ies din normalul localității) acestea vor avea lucrări suplimentare pentru asigurarea alimentării cu apă (siguranță, presiune, stingerea incendiului).
- O atenție deosebită va fi dată modului de legare a rezervorului cu rețeaua:
 - Dacă debitul de incendiu este peste 20 l/s este rațională o legătură dublă, preferabil cu conducte în noduri diferite,

- Se va găsi nodul cel mai favorabil de legare astfel încât presiunea dată de rezervor să fie folosită la maximum și siguranța rețelei să fie sporită.
- În cazul rețelelor mari se va verifica și durata maximă de ajungere a apei în nodul cel mai depărtat precum și o prognoză asupra dozei de clor remanent din apă (doza minimă este 0,1 mg/l).
- Nodul de legătură va fi un nod puternic (cel puțin trei bare de dimensiuni mari) așezat favorabil în rețea;
- Când localitatea este amplasată pe teren cu denivelări mari astfel încât în condiții de presiune statică valoarea acesteia depășește 60mCA se recurge la ruperea rețelei în rețele alăturate clasificate ca zone de presiune; în fiecare zonă presiunea limită va fi 60 m sau mai puțin dacă se dovedește rațional; fiecare zonă de presiune se tratează ca o rețea independentă; legarea între zone se face pentru siguranță;
- În vederea controlului pierderilor de apă din rețea toate bransamentele trebuie contorizate la fel ca și intrarea în rețea; în condiții favorabile se recomandă o rețea alcătuită din zone cu contor de district;
- În condiții adecvate se poate recurge și la o rețea spațială;
- Materialele din care pot fi realizate conductele (a căror lungime poate fi de 1,5 – 10m/loc.) sunt: polietilenă de mare densitate –PEID- pentru conductele de diametru mic (sub 400 mm), fontă ductilă cu îmbinare blocată (pentru evitarea masivelor de ancoraj) pentru presiuni mari și zone unde trebuie făcute intervenții cât mai rare pe o durată mare de timp, tuburi din fibră de sticlă (PAFSIN) –cu o foarte mare atenție dată modului de realizare a umpluturii în șanț (tuburile sunt elastice); în cazul tuburilor din fibră de sticlă vor trebui asigurate masive de ancoraj;
- Rețeaua va fi prevăzută cu sistem de urmărire a parametrilor de funcționare (presiune, debit, calitate apă); numărul și poziția acestor traductori trebuie determinată astfel încât să rezulte o investiție minimă. Valorile vor fi integrate în sistemul SCADA al sistemului de alimentare cu apă;
- Conductele rețelei vor fi executate cu pante (pentru o golire ușoară) de minimum 5‰, iar în puncte convenabile vor fi prevăzute dispozitive (ventile) de aerisire;
- Se poate considera că o rețea cu pierderi de apă sub 20% este o rețea bună (eficiența rețelei este peste 80%); o rețea cu pierderi peste 25% ar trebui să intre în program de supraveghere în vederea reabilitării;
- În cazul rețelelor funcționând prin pompare va trebui urmărit consumul de energie și mai ales consumul specific de energie; când consumul

specific depășește limitele preconizate trebuie făcut un audit al rețelei, o analiză a funcționării integrale în vederea descoperirii cauzelor;

- O evidență ușor accesibilă poate produce valori de comparație între costul reparațiilor, costul apei pierdute și costul unei conducte noi (tub nou sau tubul vechi reabilitat în sistem "trenchless");
- La alcătuirea rețelei este bine să se anticipeze faptul că după un timp conductele rețelei vor trebui înlocuite (conductele ar trebui să reziste cel puțin 50 ani); astăzi tehnica de înlocuire fără tranșee deschise (trenchless) începe să fie foarte bine apreciată din cauza reducerii inconvenientelor pe care le produce prezenta unui șanț pe stradă precum și a vitezei de execuție.

B6. Stații de Tratare

B6.1. Deznisipatoare

- Se prevăd la captările de apă din râu atunci când din proba de sedimentare rezultă că în circa 5 minute pot fi separate din apă cel puțin 10% din suspensii;
- De regulă deznisipatorul se amplasează lângă priză pentru a putea folosi direct apa râului în vederea spălării; este un obiect ecologic deoarece prin spălare periodică pot fi restituite albiei o parte din aluviunile reținute cu apa captată; acest lucru este favorabil stabilității albiei în aval;
- Tipul deznisipatorului depinde de mărimea debitului captat și de particularitățile albiei în zona de captare;
- De regulă deznisipatorul are două camere de lucru în vederea asigurării spălării alternative;
- Parametri de dimensionare sunt:
 - Timp mediu de trecere: 2-5 minute,
 - Viteza medie de curgere a apei: 0,2-0,3 m/s,
 - Panta radierului minimum 1‰; la spălare hidraulică panta este de minimum 1%,
 - Lățimea unui compartiment minim 0,6m; dacă debitul este mic se poate accepta o singură cameră dar cu prevederea unei conducte de ocolire pe durata spălării care nu se va face pe durata turbidității mari a apei râului,
 - Adâncimea de lucru: minim 0,5m,
 - Adâncimea spațiului de nisip: 0,2-0,4m,
 - Spațiul liber de siguranță minimum: 0,20m,
 - Intervalul minim între două curățiri: 1-3 zile,
 - Pe durata iernii apa poate îngheța; că atare se poate prevedea un spațiu de gheață de cca. 0,20m și trebuie adoptate măsuri de protecție a construcției (pereți înclinați la partea superioară),
 - Pentru manevrarea circuitului apei vor fi prevăzute vane stavilă acționate de la suprafață,
 - Dacă spălarea se face hidraulic atunci înclinarea radierului va fi astfel aleasă încât să se asigure o viteză de minimum 1,0 m/s pe radierul amenajat cu pante spre mijlocul cuvei,

- Dacă se prevede deznisipator vertical sau tangențial va fi gândită și evacuarea hidrolică (dacă se poate) a nisipului.
- Construcția deznisipatorului în albie va fi protejată contra apelor mari.

B6.2. Camere de reacție

- Camera de reacție trebuie să asigure amestecul rapid dintre apa de tratat și reactivii introduși în vederea destabilizării suspensiei coloidale. Sunt două sau trei faze de lucru: hidroliza reactivului și formarea coloidului de semn contrar coloidului din apă, reacția cu "omologul" natural din apă și formarea de particule destabilizate (fără sarcină electrică), aglomerarea de particule (care sunt tot mici, de ordinul micronilor);
- Amestecul se poate realiza hidrolic, pneumatic sau mecanic; cele mai utilizate sunt cel mecanic și cel hidrolic. Când există disponibil de energie se poate adopta soluția cu amestec hidrolic sau amestec mecanic static. Dacă se dorește un amestec controlat se poate prevedea amestecul mecanic folosind agitatoare cu palete;
- Durata de amestec se estimează funcție de tipul de reactiv, temperatură, pH-ul apei și concentrația soluției de reactiv; un timp mediu de trecere (timpul de înlocuire teoretică a volumului de apă din cameră) de 1-3 minute este suficient;
- Intensitatea amestecului este dată de gradientul hidrolic a cărei valoare trebuie să fie de 500-1000 sec^{-1} ;
- Valoarea puterii instalate în agitatorul cu pale trebuie să fie de ordinul 50 W/m^3 de bazin;
- Viteza minimă a apei în sistemul hidrolic trebuie să fie minimum 0,30 m/s.
- În cazul unor debite mari de apă (peste 200 l/s) se poate face și un amestec în două trepte de cca. 1,0 minut fiecare dar cu intensități diferite (1000 s^{-1} în treapta 1-a și 5-600 s^{-1} în treapta a 2-a);
- De regulă se prevăd două camere în paralel; în cazul existenței predecantoarelor se poate prevedea o singură cameră a cărei întrerupere pe durate mici ar trebui suplinită de predecantor;
- În cazul unor reacții ușoare între reactivi și apă pot fi prevăzute și dispozitive statice de amestec; un dispozitiv special care poate asigura o curgere foarte turbionată pe distanțe scurte (1-2m) cu viteză mare (cca. 1,0 m/s); pierderea de sarcină este mare 0,2-0,5mCA; dacă există energie hidrolică disponibilă se poate aplica fără reținere:

- Se poate aplica și amestecul prin conducte perforate dar cu o pierdere mare de presiune 2 – 10 mCA;
- De regulă, la decantoarele nou construite, camera de reacție este în afara decantorului dar poate face corp comun-construcțiv cu acesta;
- Viteza apei în conductele de acces 0,8 - 1,0 m/s;
- Tehnologia de introducere a reactivilor (tip, doză, poziție relativă) se stabilește de laborator sau cu ajutorul unui pilot de cercetare).

B6.3. Camera de floculare

- Asigurarea aglomerării particulelor destabilizate în proporție mare se face în camera de floculare; condițiile minime sunt de viteză mică, sub 0,1 m/s, timp de trecere mare, cca. 20-30 minute și o agitare care să nu conducă la ruperea flocoanelor deja formate;
- Parametri de dimensionare:
 - Timp mediu de trecere 15-30 minute,
 - Gradient de viteză 30-100 s^{-1} ,
 - Puterea disipată 20 W/m^3 ,
 - Dacă pot fi asigurate motoare cu turație variabilă este bine mai ales în cazul unor ape cu turbidități rapid variabile,
 - Viteza apei sub 0,2 m/s pentru protejarea flocoanelor formate.
- Pentru îmbunătățirea floculării se adaugă floculanți și eventual nămol recirculat pentru menținerea unei mase (concentrații) relativ stabile în camera de floculare;
- Viteza apei în conductele de acces 0,3-0,4 m/s;
- Flocularea se poate face cu agitare mecanică, mai ușor de controlat sau cu zbaturi succesive cu turație descrescândă (2-4 trepte);
- Construcțiv floculatorul poate fi în afara decantorului sau înglobat în construcția decantorului; în acest din urmă caz se poate face o recirculare mai ușoară a nămolului dar trebuie urmărită mult mai bine viteza de trecere între compartimente, pentru protejarea flocoanelor.

B6.4. Predecantoare

- Predecantoarele sunt necesare în cazul apei de râu la care fluctuația turbidității este mare și turbiditatea maximă este foarte ridicată valoric (depășește 2000 grd NTU);
- Tipul de decantor, deoarece este un decantor aflat în prima treaptă, trebuie să fie robust și cu o eficiență relativ ridicată, peste 50%;

- Dimensiunea decantorului rezultă din exploatarea curbei de decantare, cu sau fără reactiv prin stabilirea unei concentrații maxime a suspensiilor la ieșirea din decantor; turbiditatea maximă este stabilită de condițiile raționale de funcționare a decantorului propriu zis a cărei eficiență poate să fie peste 99%; de eficiența decantorului depinde eficiența limpezirii finale și eficiența economică deoarece suspensiile care nu sunt reținute în decantor vor trebui reținute în filtru cu costuri mult mai mari;
- Pentru ca un filtru rapid să funcționeze bine este rațional că apa decantată să aibă maximum 5^0 NTU; ar fi și mai bine dacă ar avea sub 1^0 NTU;
- Trebuie încercat ca predecantorul să funcționeze fără reactiv de coagulare, în vederea reducerii costurilor de tratare a apei;
- Este esențial ca mijlocul de îndepărtare a nămolului reținut să se facă în cele mai bune condiții deoarece pot fi cantități mari; dacă nu se poate asigura o concentrație relativ mare a nămolului (cca 5% SU) se va pierde multă apă la evacuarea hidraulică;
- Decantoarele bune ca predecantoare sunt decantoarele clasice, decantoarele orizontale longitudinale și decantoarele orizontale radiale; pentru debite mai mari sunt recomandabile decantoarele radiale;
- În vederea asigurării unei curățiri bune este rațional ca podurile racloare să fie scufundate pentru a fi ferite de efectul înghețului (strat de gheață pe apă);
- Parametrii de dimensionare:
 - Timpul mediu de trecere prin decantor 1-3 ore,
 - Viteza medie de curgere a apei 1-2 cm/s,
 - Încărcarea pe deversorul final de colectare 2-4 l/s.m,
 - Încărcarea hidraulică (raportul dintre debit și suprafața orizontală a decantorului $u = 1$ m/h),
 - Adâncimea apei în decantor 2-4m,
 - Viteza podului racloar 3-5 cm/s,
 - Număr de cuve în funcțiune 2 (în cazul unor debite mici se poate prevedea și o singură cuvă cu măsuri compensatorii adecvate (reducerea debitului de tratat în perioada de ape tulburi și eventual creșterea capacității de înmagazinare),
 - Conductele de aducere și de plecare a apei vor fi dimensionate la viteze de ordinul 0,8-1,0 m/s; conducta de evacuarea nămolului minim 150mm (viteza minimum 1,5 m/s),
 - Măsuri de protecție contra înghețului sunt necesare (pereți evazați, acoperire ușoară etc).

B6.5. Decantoare

- Limpezirea prin decantare este principala treaptă de limpezire a apei cu turbiditate mai mare de 20^0 NTU;
- De regulă limpezirea apei se face după treapta de floculare pentru a reține și suspensia coloidală;
- Tipurile de decantor dezvoltate până astăzi pot fi clasificate astfel:
 - Decantoare clasice, gravitaționale; orizontale longitudinale, orizontale radiale și verticale,
 - Decantoare moderne (multe denumite după firma care le comercializează): suspensionale statice, suspensionale cu recircularea nămolului, pulsatoare, cu lamele, decantoare cu lestarea particulelor, "decantoare" cu flotație, decantoare centrifugale etc,
 - Decantoare modernizate formate din decantoarele clasice echipate cu lamele sau din decantoare moderne echipate cu un rând sau două rânduri de lamele.
- Elementele caracteristice ale decantorului sunt:
 - Încărcarea hidraulică: aceasta variază de la 1m/h la decantoarele clasice la 20m/h la decantoarele lamelare cu recircularea nămolului sau decantoarele lamelare cu lestarea suspensiilor,
 - Eficiența tehnologică variabilă între (la turbidități mari) 50% la decantoarele clasice și peste 99% la decantoarele lamelare sau cu lestarea suspensiilor,
 - Decantoarele moderne lucrând cu încărcări mari au dimensiuni mai reduse și pot fi acoperite; acest lucru face că exploatarea lor să fie mult mai bine controlată.
- Alegerea tipului de decantor se face funcție de eficiența necesară (tradusă în cantitatea maximă de suspensii rămase pentru treapta finală de limpezire -de regulă filtrarea), de mărimea debitului de apă, de accesul la o tehnologie performantă și de disciplină tehnologică; la un decantor modern exigența urmăririi funcționării (dozarea reactivilor și flocularea adecvată) este mult mai importantă decât la decantoarele clasice;
- Eficiența decantorului depinde esențial de condiționarea prealabilă a suspensiilor prin procesul de coagulare-floculare; mai ales la decantoarele de mare încărcare (suspensionale, lamelare și cu lestarea suspensiilor) modul în care se prezintă suspensiile este esențial pentru eficiența limpezirii; ca aspect suspensiile care intră în decantor trebuie

să fie floclate, cu flocoane de ordinul 3 - 5mm, și cu tendințe evidente de separare (masa de suspensii este formată din volume/fâșii distincte de apă limpezită);

- Durata de limpezire este specifică fiecărui tip de decantor, de la 1-3 ore pentru decantoarele clasice până la 10 minute la decantoarele lamelare;
- Lestarea suspensiilor se face cu nisip fin (0,1mm) adăugat în camera de coagulare; nisipul se recirculă după o separare într-un deznisipator de tip tangențial;
- Lamelele cu care poate fi dotat un decantor nou sau unul vechi care se reabilitează trebuie să asigure:
 - Un spațiu liber de curgere a apei de 3-5cm, distanță între lamele,
 - O viteză de curgere a apei de ordinul 20-30 m/h,
 - O curgere laminară a apei cu suspensii, $Re < 20-50$,
 - O înclinare a lamelelor de $55-60^\circ$,
 - Curgerea între lamele poate fi descendentă, ascendentă sau încrucișată (diagonală); dacă se ține seama că separarea nămolului este gravitațională curgerea apei este în contracurent, cocurent și în diagonală, după tipul de tehnologie de decantare dezvoltată de o anumită firmă,
 - Lungimea lamelelor poate fi de 0,8-1,2m după tehnologia dezvoltată; o lungime de 1,0m a lamelelor este suficientă de cele mai multe ori; pot fi prevăzute și două rânduri de lamele,
 - Concentrația nămolului în stratul suspensional premurgător curgerii printre lamele este de 2000-5000 mg/l.
- Deoarece lamelele ocupă toată suprafața liberă a decantorului colectarea apei trebuie făcută local cu jgeaburi sau conducte perforate amplasate la 0,8-1,5 m interspațiu;
- Pentru asigurarea unei funcționări ușor controlabile decantoarele vor fi amplasate în spații închise în zona țării noastre; iarna apa poate îngheța și stratul de gheață poate deteriora pachetele de lamele la manevre bruște;
- Numărul decantoarelor va fi de minimum două, de dimensiuni identice;
- Volumul concentratorului de nămol va fi suficient de mare pentru a asigura o concentrare suficientă a nămolului în vederea reducerii cantității de apă de evacuare;
- Conductele sau canalele de alimentare a decantorului vor fi dimensionate la viteze de 0,2-0,5 m/s pentru protejarea flocoanelor dacă apa floclată se introduce direct în spațiul de limpezire sau 0,6-0,8

m/s dacă apa floclată se introduce într-un spațiu de uniformizare (și reformare flocoane) sau în stratul de nămol de sub lamele;

- Decantoarele modernizate prin echiparea cu lamele trebuie analizate și prin aspectele următoare:
 - Echiparea se face pentru creșterea eficienței și atunci sistemul de legare a decantorului la celelalte trepte de tratare este suficient,
 - Echiparea se face pentru creșterea capacității de tratare și atunci trebuie verificat sistemul de transport al apei,
 - Toată suprafața decantorului se echipează cu lamele și atunci decantorul are funcționare unitară ca decantor de performanță în care caz trebuie schimbat și podul racilor; dacă nu a avut pod racilor scufundat atunci trebuie adoptat unul adecvat; decantorul ar trebui acoperit, problemă complicată la un decantor radial,
 - Dacă echiparea este parțială atunci se obține o decantare în două trepte: o treaptă clasică inițială și o treaptă finală de performanță ridicată; decantorul va avea pod racilor adecvat și va fi acoperit,
 - Pentru fiecare caz de echipare rețeta de introducere a reactivilor și tipul acestora va trebui stabilită în prealabil și definitivată în exploatare.

B6.6. Concentratoare de nămol

- În conformitate cu regulile actuale de evacuare a fluidelor în cursurile de apă, NTPA 001, nămolul rezultat de la limpezirea apei prin decantare nu mai poate fi evacuat direct în râu; nămolul trebuie reținut și numai apa rezultată care îndeplinește condițiile de limpezire poate fi evacuată (și la aceasta ar trebui verificat că să aibă o concentrație limită de reactivi dizolvați);
- Reținerea nămolului (numai de la decantoare sau amestecat convenabil cu apa murdară de spălare a filtrelor- acolo unde acestea sunt) se face de regulă în două trepte:
 - Concentrarea în bazine de tip decantor sau concentrarea în decantoare de tip mecanic și care funcționează prin centrifugare, (nămolul separat poate avea o concentrație de 3-5% SU); folosirea unui polimer ajutător este utilizată de multe ori,
 - Deshidratare finală până la concentrații de 20-25% în decantoare centrifuge sau deshidratare pe platforme deschise (la care se poate obține o concentrație de 50-80% SU); nămolul poate fi ușor transportat la depozit; este un nămol mineral și deci greu de folosit în agricultură (cu excepția nămolului reținut la tratarea apei

din lacuri mari de acumulare unde concentrația în substanță organică poate fi mare).

- Durata de trecere prin concentratorul hidraulic este de oca. 0,5-1,0 ore.
- Viteza de circulație a nămolului trebuie să fie de minimum 1,5 m/s iar conductele să aibă un diametru de minimum 150mm.

B6.7.Filtre lente

- Pentru debite relativ mici, sub 100 l/s și în cazul unor amplasamente izolate (acces dificil, lipsă de energie electrică, calificare redusă a personalului etc) se poate lua în considerare filtrarea apei, decantate în prealabil, prin filtre lente;
- Filtrele lente sunt bazine decoperite, minimum două, prin care apa curge descendent cu o viteză de 3-6 m/zi;
- Grosimea stratului de nisip, cu granulație de 0,5-2mm, este de 0,8-1,5m; nisipul este așezat pe un strat drenant din pietriș în care se înglobează un sistem de conducte perforate cu rol de drenare a apei filtrate;
- Viteza de curgere a apei în și din filtru este de ordinul 1,0 m/s;
- Grosimea stratului de apă peste nisip este de 0,5 - 1,0m;
- Pereții filtrului vor fi evazați pentru a reduce din efectul împingerii stratului de gheață; nivelul apei se va găsi în dreptul peretelui evazat;
- Filtrul se curăță lunar prin golire, uscare parțială a nisipului și răzuirea stratului colmatat de 2-3cm grosime; după curățare se dezinfectează și se redă funcționării; când stratul de nisip a ajuns la 60 cm grosime se reface (se scoate, se spală și se amestecă cu nisip nou; se aduce la cota inițială);
- Dacă în apă există și micropoluanti sau apa are un gust neplăcut se poate intercala în stratul de nisip un strat de cărbune activ granulat, gros de 0,4-0,6m, care să rețină substanța respectivă; stratul de CAG va fi amplasat la minimum 50cm sub nivelul liber al nisipului; la epuizare stratul se scoate și se înlocuiește;
- În cazul unor debite foarte mici (localitate sub 500 locuitori) se poate lua în considerare funcționarea sistemului fără dezinfecție deoarece se poate conta pe efectul bactericid al membranei biologice ce se formează la suprafața stratului de nisip.

B6.8.Filtre rapide

- În mod obișnuit limpezirea finală a apei pentru potabilizare se face în filtre rapide;
- Mărimea unei cuve de filtru poate fi cuprinsă între 3 și 120 mp;
- Viteza de curgere a apei prin filtru, viteza de filtrare, obținută ca raport între debit și suprafața liberă a stratului de nisip, are valori de ordinul 5-10 m/h (în cazuri speciale poate fi și mai mare dar în dauna calității apei);
- Filtrul poate fi cu nivel liber sau sub presiune, cu o curgere ascendentă sau descendentă, cu strat unic sau cu strat mixt etc. În mod normal sunt prevăzute minimum trei cuve identice; cele mai mari stații de filtre au 30 cuve de filtru așezate pe două rânduri;
- Filtrul cu strat monogranular, curgere descendentă, are un strat de apă de 0,6-1,0m, un strat de nisip de 0,8-1,2m și o grosime a drenajului cu crepine de oca. 90 cm;
- Granulozitatea stratului de nisip se alege funcție de calitatea apei de filtrat, viteza de filtrare și durata ciclului de filtrare; în mod normal granulozitatea nisipului este cuprinsă între 0,5- 2,0 mm; nisipul va fi nisip cuarțos, de carieră, cu grad redus de fărâmițare la spălare (friabilitate redusă);
- Pentru a realiza un volum mare de goluri, în care să fie reținute suspensiile fine din apă, curba granulometrică a nisipului inițială sau prin recalibrare periodică (în timp granulele își reduc dimensiunile și la câțiva ani nisipul trebuie verificat, scos din cuvă, spălat și recalibrat) trebuie să se înscrie între valorile curbelor granulometrice cu valorile date în tabel; valorile sunt date în procente (%).

| Diametrul, [mm] | 0,8 | 0,85 | 0,9 | 1,0 | 1,3 | 1,6 | 1,8 | 2,0 |
|------------------------|-----|------|-----|-----|-----|-----|-----|-----|
| Curba val. minime, [%] | 1,0 | 10 | 20 | 30 | 60 | 80 | 90 | 100 |
| Curba val. maxime, [%] | 0,3 | 0,35 | 0,7 | 0,8 | 10 | 60 | 80 | 100 |

- Refacerea capacității de filtrare se face prin spălare periodică; spălarea se începe când se atinge prima dintre condițiile următoare:
 - Nisipul s-a colmatat; apa curge la preaplin,
 - Calitatea apei filtrate este peste limita normată, de regulă 1^o NTU,
 - La circa trei zile pentru păstrarea calității organoleptice a apei,
 - La intervale demonstrate ca fiind raționale (la spălarea automată).

- Rețeta de spălare de proiectare (rețeta reală se stabilește în exploatare) este:
 - Afânare cu apă, circa 1 minut, intensitate 1-2 l/s.m²;
 - Spălare cu aer și apă; intensitatea aerului 10-20 l/s.m², intensitatea apei 2-4 l/s.m²;
 - Spălare cu apă, până la limpezire, cu intensitatea de 4-8 l/s.m²;
 - Consumul de apă pentru spălare trebuie să fie cât mai mic, sub 4-5% din volumul apei tratate;
 - Este rațional ca pompele de spălare să fie cu turație variabilă pentru a putea menține o intensitate constantă de spălare;
 - La sfârșitul spălării nu trebuie să apară nisip pe jgeaburile de colectare (dacă apar urme înseamnă că spălarea a fost violentă).
- Viteza de curgere a apei în conductele filtrului:
 - Apa de alimentare: 0,8-1,0 m/s,
 - Apa filtrată: 1,0-1,2 m/s,
 - Apa de spălare: 2,5-3,0 m/s,
 - Aer de spălare: 15-20 m/s.
- Înălțimi de pompare, orientative:
 - Pentru pompa de spălare cca. 8 – 10mCA,
 - Pentru suflantă: 0,5-0,6 mCA,
 - Puterea instalată în suflanta activă cca. 1,0 kW/m² de cuva spălată.
- Toate conductele care asigură funcționarea filtrului sunt așezate controlat în galeria de conducte amplasată paralel cu cuvele de filtru; galeria trebuie să asigure și un spațiu liber de trecere de 80x180 cm; la un număr de cuve mai mic de 6-8 cuvele pot fi așezate pe un rând cu galeria de conducte la margine (dacă se poate asigura lumina naturală este perfect); la un număr mai mare de cuve galeria se amplasează între cele două șiruri de cuve de filtru;
- Rezerva de apă de spălare se păstrează în rezervor sub cuvele de filtru sau alăturat după schema locală; mărimea rezervei trebuie să asigure spălarea succesivă a două cuve;
- Amplasarea rezervorului sub cuvă se adoptă atunci când din motive tehnologice cuva filtrului are radierul peste cota terenului natural; înălțimea rezervorului minimum 1,80m;
- Punerea unei cuve în funcțiune se face prin umplere de jos în sus în vederea eliminării aerului din pori, aer care are efectul unei rezistențe hidraulice totale.

- Rezistența maximă a filtrului, în exploatare, nu va depăși valoarea rezultată din însumarea grosimii stratului de nisip și al celui de apă (cca. 1,5m); există riscul producerii de vacuum în cuvă;
- În cazul adoptării unor filtre cu funcționalitate specială (filtre cu CAG, două strate etc) sau după concepția unor firme/companii cuvele vor fi așezate în schema de tratare funcție de cerințele specifice;
- Este esențial ca apa supusă limezirii prin filtrare să fie cât mai limpede, sub 5° NTU; atunci funcționarea este rațională iar apa produsă este foarte limpede.
- Drenajul filtrului rapid (placa suport a nisipului) se realizează de obicei din plăci prefabricate din beton în care sunt montate ulterior crepine (elemente prefabricate din PE cu orificii de trecere a apei de 0,2 – 1mm, după mărimea nisipului din strat); este numit drenaj de mare rezistență deoarece trebuie să asigure uniformitatea distribuției apei sub cuva de filtru în vederea unei spălări uniforme;
- Deoarece este solicitată la greutatea nisipului și împingerea dată de efectul pierderii de sarcină, placa va fi dimensionată la încărcări de 3-5 tf/m² încărcare verticală descendentă; la spălare placa va fi împinsă de jos în sus cu o forță care poate depăși 2 tf/m²; din această cauză plăcile vor trebui să fie bine ancorate de stâlpișorii sau grinzile de susținere și de asemenea bine etanșate astfel ca apa să curgă numai prin plăci;
- Pentru protecția suflantelor contra intrării apei la începutul spălării este bine ca înfierea nisipului să fie obligatoriu făcută cu apă; pe aceasta perioadă vana de pe conducta de aer trebuie închisă sau lăra de ocolire pentru aer să aibă o înălțime cel puțin egală cu înălțimea de pompare a apei.

B6.9. Gospodăria de reactivi

- În tratarea apei sunt folosiți reactivi pentru:
 - Dezinfecția apei, obligatorie conform legii; excepțiile sunt foarte puține (apa subterană bună calitativ, distribuită la maximum 500 locuitori);
 - Coagularea-flocularea apei,
 - Corectarea unora dintre caracteristicile chimice ale apei.
- Regulile de bază în folosirea reactivilor sunt:
 - Numărul reactivilor să fie cât mai mic iar dozele cât mai reduse;
 - Reactivii să aibă aviz sanitar pentru folosire la tratarea apei pentru potabilizare.

- Transportul, depozitarea și prepararea reactivilor să fie făcută în condiții cât mai simple și mai sigure.
- În folosirea reactivilor (care de regulă se dozează în soluție) sunt patru etape principale:
 - Transportul reactivilor de la producător la stația de tratare; se poate face în containere, în vrac, în saci, în butelii sau în ambalaje speciale (butoaie).
 - Depozitarea în starea în care sunt aduși sau transformarea lor în soluție/ suspensie.
 - Prepararea lor în soluție în vederea unei dozări mai ușoare și a unui amestec mai ușor cu apa de tratat; cu cât concentrația reactivului este mai mică cu atât energia de înglobare în masa de apă este mai mică; totodată reacția se poate face mai bine în toată masa de apă.
 - Dozarea reactivilor în cantitățile stabilite de programul de calcul (la conducerea automată a procesului) sau periodic de laborator.

B6.9.1 Reactivi de dezinfectare

CLORUL

- Dezinfectarea cu clor este obligatorie; conform legii 458/02 în apa furnizată consumatorului trebuie să existe 0,1- 0,5 ml clor remanent;
- Clorul se aduce în butelii de 50 kg, sau în recipiente de 500-800 kg, sub formă de clor lichid, sub presiune 6-10 bari și se depozitează ca atare; rezerva de clor trebuie să acopere consumul pe 30 zile; depozitul se păstrează la temperaturi normale 15-40° C;
- Doza de clor se stabilește prin încercări; apa dezinfectată trebuie să aibă germeni zero; obișnuit doza de clor poate fi de 1-3mg/l. Clorizarea se face la **break point** (punct de rupere), doza de clor rezidual liber rămasă este cea normată după ce alte substanțe prezente în apă (amoniac, azotați, substanță organică etc) au fost neutralizate de acțiunea clorului (clorul este și un bun oxidant);
- Clorul lichid se destinde prin depresurizare (dacă se folosește o cantitate mare se încălzește conducta de legătură altfel clorul îngheață pe conductă; cantitatea de caldură necesară este cca. 70 cal/ gram de clor) și la 1,5 bari se introduce în aparatul de clorizare; se amestecă cu apa și rezultă o soluție de apă de clor, concentrație 1-2%, soluție care se introduce în apa de tratată - de regulă în rezervor; dacă se introduce în conductă atunci conducta va fi protejată contra coroziunii pe cca. 10 m lungime (din reacția clorului cu apa rezultă și acid clorhidric);

- Clădirea este separată de restul construcțiilor, este ventilată și cu sistem de control a scăpărilor de clor;
- Scăpările de clor în cazul buteliilor se combat prin ventilație și cufundarea buteliei într-o groapă cu soluție de Hidroxid de sodiu sau Tiosulfat de sodiu; pentru neutralizarea unui gram de clor este nevoie de 1,2 g Hidroxid de sodiu ;
- Clorul este o substanță toxică și la presiunea atmosferică devine gazos; siguranța în folosirea lui trebuie să fie totală;
- Excesul de clor în apă se poate corecta prin filtrarea apei prin filtru în care masa filtrantă este Carbonele Activ Granulat (CAG); filtrul poate fi sub presiune.

SUBSTANȚE CLORIGENE

- Hipocloritul de sodiu (NaOCl) poate fi folosit în loc de clor; se livrează în soluție, concentrație 12-15% și se poate păstra mai ușor; se dozează cu pompa direct din recipientul în care a fost transportat;
- Clorura de var, Ca(OCl)_2 , se livrează sub formă de praf, în recipiente închise (este higroscopică); se dizolvă în apă și se dozează ca soluție în concentrație de 1-2%; atenție din reacție rezultă și hidroxid de calciu care poate produce precipitat; în doză mare apa se poate tulbura;
- Dioxidul de Clor (ClO_2) se prepară pe loc din Acid Clorhidric și Clorid de Sodiu; se furnizează instalații speciale de preparare; doza de Dioxid de Clor este mică (0,1-0,3 mg/l) și nu poate constitui soluția finală de dezinfectare deoarece nu se poate asigura doza minimă de 0,1-0,5 mg/l Clor în rețea;
- Clorul electrolitic: dacă în apă există o încărcare relativ mare de sare (ClNa) atunci prin electroliză aceasta se poate descompune și rezultă Cl (care se transformă în acid hipocloros) și Hidroxid de sodiu. Soluția obținută se introduce în apa de dezinfectat; se livrează la cerere aparate de electroliză; se poate produce din sare alimentară (Cl Na).
- Ozonul se folosește pentru dezinfectarea prealabilă a apei; neavând caracter remanent nu asigură reactiv de prevenție în rețeaua de distribuție; se folosește în combinație cu clorul; se introduce 1-5 mg/l ozon în apă (timp de contact 1-5 minute) și apoi înainte de introducerea apei în rețea se introduce și clor de marcaj, pentru controlul impurificării în rețea. Eficiența ozonului este 3 log adică poate reduce 99.9% din microorganismele prezente în apă. Este toxic.
- Radiația ultravioletă, UV, se practică pentru dezinfectarea inițială a apei în vederea reducerii dozei de clor; produsă de lămpi speciale radiația cu lungime de undă de 254 nm pe durata de o secundă poate

inactiva substanța vie din apă (bacterii, virusuri); consumul de energie este de 25 – 30mJ/cm². Se produc instalații specializate; tuburile trebuie curățate ca efectul să fie bun; lămpile pot funcționa în bazine sau în conducte sub presiune. O doză de clor de marcaj este necesară pentru apa potabilă. Durata de lucru a lămpilor este de cca. 10.000 ore.

B6.9.2. Reactivi de corectare a caracteristicilor chimice ale apei

Corectarea pH-ului; se poate face pentru aducerea apei în limitele unei ape neutre (6,5-8,5) în vederea utilizării, pentru îmbunătățirea limpezirii în decantoare a apei cu multă substanță organică (pH sub 6,5) sau pentru combaterea efectelor corozive ale apei.

- Reducerea valorii pH ului se face de regulă cu acid sulfuric deoarece acesta poate fi transportat în stare pură (acid sulfuric fumans- are exces de SO₂) în recipiente de metal neprotejat. Nefiind disociat nu poate reacționa; doza se stabilește în laborator funcție de caracteristicile apei respective; dozarea se face cu pompe de dozare specializate (pompe peristaltice sau pompe cu "șurub"). Periculos și toxic, necesită protecție specială în toate fazele de folosire.
- Creșterea valorii pH ului se poate face folosind:
 - Lapte de var - Ca(OH)₂ atunci când după introducerea reactivului există o treaptă de limpezire; varul industrial are mult reziduu de tip nisip (steril) care trebuie reținut; soluție slab concentrată 0,15% (apă de var) sau suspensie de var 5-8%; se dozează cu pompe de dozare specializate; toate circuitele de lapte de var trebuie să fie ținute sub flux continuu de soluție cu viteză mare de curgere deoarece varul se depune și face priză cimentându-se. Atacă pielea. Doza de var poate fi de ordinul 5-50 mg/l;
 - Hidroxidul de sodiu- Soda caustică- NaOH când dozele nu sunt mari și când după dozare nu mai suportă o limpezire; bun pentru reducerea bicarbonaților; foarte agresivă față de organismul omenesc;
 - Carbonatul de calciu- CaCO₃ ajutat de dioxidul de carbon, CO₂; rezultă Bicarbonat de Calciu care este foarte solubil;
 - Carbonatul de sodiu, soda calcinată Na₂CO₃, foarte solubilă, fără reziduu dar scumpă. Slab agresivă.
- Corectarea durității apei se poate face atât pentru reducerea acesteia cât și pentru creșterea acesteia; reducerea durității se face când apa are peste 20° duritate (1° duritate= efectul echivalent a 10 mg CaO/l în apă) iar creșterea durității se aplică atunci când duritatea apei naturale este sub 5° duritate (cerința legală este minim 5 grade duritate).

- Reducerea durității se poate face cu lapte de var (Ca(OH)₂) sau prin folosirea sodei calcinate (Na₂CO₃) sau Bicarbonatului de calciu; doza rezultă din ecuația stoichiometrică; reducerea durității se mai poate realiza prin filtrarea prin masă schimbătoare de ioni sau folosind membrane fine- ultrafiltrare (UF) sau osmoză inversă (OI= RO). Dacă apa are un conținut ridicat de bicarbonați, (HCO₃)₂Ca, se poate face și o filtrare printr-un strat de marmură granulată; bioxidul de carbon este blocat iar carbonatul în exces se depune pe granula de material.
- Creșterea durității apei se poate realiza prin adăugarea de lapte de var, prin adăugarea de Carbonat de calciu și Dioxid de Carbon sau prin adăugarea de Bicarbonat de sodiu. În condiții adecvate se poate adăuga și Clorura de calciu, CaCl₂, al cărui avantaj este că are o solubilitate foarte mare. În condiții favorabile se poate amesteca, în proporții adecvate, apa fără duritate cu apa dură (de regulă apa subterană este mult mai dură). O apă bună de utilizat are 10-15 grade duritate (numita și grade Germane deoarece valoarea este identică).
- Fluorizarea apei s-a practicat în țară din dorința de a asigura o doză minimă de Fluor în apă în scopul combaterii cariilor dentare, în special la copii. Adăugarea unei doze de cca. 1 mg/l acid fluorhidric are efecte favorabile. Dozarea trebuie făcută foarte atent deoarece o doză mai mare este periculoasă iar o doză mai mică nu este eficientă.
- Eliminarea gazelor din apă se poate face pe cale chimică dacă este prezent Bioxidul de Carbon; prezența lui dă o aciditate slabă apei deci efect coroziv. Trecerea apei printr-o masă de marmură granulată conduce la blocarea bioxidului.
- Metanul prezent în unele ape subterane se elimină prin aerare; intensitatea de aerare se alege astfel încât amestecul rezultat să nu devină exploziv; metanul explodează dacă se află în concentrație mai mare de 5% în aer.
- Hidrogenul sulfurat poate fi eliminat prin aerare dacă intensitatea de aerare este mare iar concentrația de hidrogen sulfurat rezultată în aer nu este toxică; doza de toxicitate este de 0,01 mg/l (este unul dintre cele mai toxice gaze naturale, doza mortală este 1 mg/l de aer). Atenție unde poate ajunge gazul eliminat. În condiții speciale poate fi precipitat sub formă de sulf folosind clorul.

B6.9.3. Reactivi de coagulare floculare

- Sulfatul de aluminiu, folosește pentru destabilizarea suspensiilor coloidale naturale; se poate obține sub formă solidă (Al₂ SO₄)₃18H₂O), solubil până la 250g/l, agresiv -pH=2-3; se dozează în soluție funcție de turbiditatea apei și valoarea pH-ului; reacționează greu la

temperaturi mici, sub 10°C; doze curente 10-50 mg/l; reacționează bine la un pH al apei de 6-8; la nevoie se adaugă lapte de var pentru creșterea durtății apei în vederea îmbunătățirii reacției.

- **Polimeri de Aluminiu**, de forma $Al_n(OH)_p(Cl)_{3n-p}$, policlorură de Aluminiu sau $Al_n(OH)_p(Cl)_q(SO_4)_r$, polichlorosulfat de aluminiu (cu denumiri comerciale de tip PAC, PACS, WAC, PAX etc sau BAPC- policlorură bazică de Aluminiu).
- **Clorura Ferică**, ClF_3 , sub formă cristalizată sau sub formă de soluție (pH ≈ 3-4), cu concentrație de 41%; doze curente de 3-10 mg/l; reacționează bine la un pH al apei de 5-9.
- **Sulfatul Feros**, cristalizat, se poate aplica în doze de 5 - 20 mg/l; agresiv.
- **Polimeri se sintetizează** (sinteza acrilamidei), anionic, cationic sau neutru, au o moleculă foarte mare (de ordinul $10^6 - 10^7$, față de reactivii minerali a căror masă molară este de ordinul 3-400); se pot obține sub formă de pulbere sau în stare lichidă; se dozează în soluții diluate deoarece doza este foarte mică 0,1- 0,5 mg/l; numai la deshidratarea nămolului dozele sunt ceva mai mari, 2 mg/l.
- **Dozele, ordinea de introducere și timpii de reacție se stabilesc** pe baza încercărilor practice în laborator și apoi pe fiecare stație. Echipamentul curent folosit este Jar Testul.

B7. Tehnologii Speciale

În multe cazuri este nevoie de îndepărtarea din apă a unor compuși proveniți din circuitul natural al apei sau din impurificări artificiale: vor fi menționate deferizarea sau deferizarea și demanganizarea apei, dedurizarea / durizarea apei, reducerea hidrogenului sulfurat, eliminarea azotitilor, eliminarea amoniului, eliminarea cianurilor, eliminarea gustului și mirosului, eliminarea pesticidelor. Tehnologia de tratare se adoptă prin licență, prin încercare pe instalații pilot sau pe baza experienței acumulate în practică.

- **Eliminarea fierului din apa subterană** în special se poate face prin:
 - Aerare, și filtrare în filtre rapide dacă fierul se găsește sub formă minerală și în concentrații de până la 5-6 mg/l; la concentrații mai mari se face și o decantare înaintea treptei de filtrare: 1,0 mgFe poate fi oxidat de 0,143 mg oxigen.
 - Aerare, oxidare cu un oxidant (clor- 1,26 mg Cl la 1,0 mg Fe; dioxid de clor- 1,2 mg CO_2 pentru 1,0 mg Fe, ozon – 0,43 mg Ozon pentru 1,0 mg Fe, Permanganat de Potasiu 0,94 g $KMnO_4$ pentru 1,0 mg Fe) cu alcalinizare prealabilă (folosind sodă caustică nu sodă calcinată) dacă pH-ul este sub 6 (sub 2 mval).
 - Aerare, tratare cu permanganat de potasiu și filtrare dacă Fe este înglobat în substanțe organice.
- **Eliminarea Manganului**, de regulă împreună cu Fe, se face mai greu deoarece oxidarea este mai dificilă; se poate face cu o dublă oxidare și filtrare după ce în linia tehnologică se introduce un catalizator (se poate cu hidroxid feric) sau se tratează cu permanganat de potasiu (1,92 mg permanganat la 1,0 mg Mn), Dioxid de Clor (2,45 mg la 1 mg Mn), cu ozon (0,88 mg la 1,0 mg Mn). pH ul trebuie să fie ridicat, peste 10;
- **Reducerea Hidrogenului sulfurat (H_2S)**; Hidrogenul Sulfurat este caracteristic unor ape subterane; se poate elimina prin aerare puternică astfel încât amestecul de gaz și aer să nu fie toxic pentru vecinătăți; H_2S este unul dintre cele mai toxice gaze (doza mortală este 1mg/l aer); în cazuri speciale poate fi eliminat prin transformare în Sulf cu ajutorul Clorului (8,4 mg Clor pentru 1,0 mg S) la un pH sub 6,4. Atenție la eliminarea gazului în atmosferă;
- **Reducerea Azotitilor** se poate face prin clorizare; 1,54 mg clor pentru 1,0 mg NO_2 ;

- Reducerea compușilor care dau gust și miros apei se poate face cel mai bine cu ozon; excesul de ozon se arde în instalații speciale: timpul de contact (aerare cu aer ozonat, în bazin închis), este de 3-5 minute. Se poate face o filtrare prin filtru de cărbune activ granulat (CAG) pentru reducerea produșilor secundari;
- Eliminarea Amoniacului (Amoniac dizolvat în apă); amoniacul este foarte solubil în apă și din această cauză nu poate fi eliminat decât pe cale chimică (tratare cu Clor-7,6 mg/l pentru 1,0 mg NH_3) sau pe cale biologică (folosind bacterii nitrificatoare pentru a-l transforma în azotat);
- Eliminarea Cianurilor (CN), se poate face prin oxidare cu ozon (1,85 mg ozon/1,0 mg CN) a clorului (1,54 mg Clor pentru 1,0 mg CN) sau dioxidului de Clor (5,19 mg ClO_2 pentru 1,0 mg CN);
- Demineralizarea /desalinizarea apei de mare; în multe zone asigurarea apei potabile se face din apă de mare prin desalinizare; în 2009 statistica arată că în lume se obțineau circa 81 milioane m^3 /zi apă dulce din apa de mare; desalinizarea clasică se face prin distilare termică în diferite procedee (succesivă - MSF, sub vacuum etc); cele mai mari stații de tratare sunt de ordinul 1,0 milion m^3 /zi; consumul energetic este deosebit de mare; deasalinizarea cu membrane s-a dezvoltat mult sub formă tehnologică de Osmoză Inversă (OI) și astăzi sunt stații care produc 3-400 000 m^3 /zi apă aproape distilată folosind acest procedeu; consumul energetic este relativ redus cca. 1,5 kWh/ m^3 iar membranele pot avea orificii de ordinul 0,05-1 μm (membrane celulozice compozite); acest tip de membrane rețin peste 90% din substanțele monovalente din apa de mare;
- Reducerea pesticidelor spălate de pe terenurile agricole se poate face prin tratare cu ozon și filtrare cu Carbone Activ Pulbere (CAP)- care se pierde în nămol, sau combinat.

Bibliografie

1. Allegre H. și colab.: *Performance indicators in water*, IWA-2000.
2. AWWA - *Water Quality and Treatment*, McGraw-Hill; New York, 2005.
3. Bica I. - *Poluarea acviferelor. Tehnici de remediere*; Ed HGA, 1998.
4. Bârsan E. - *Alimentări cu apă*; PERFORMANTICA, Iași 2005.
5. Cioc D. - *Hidraulică*; Editura Didactică și Pedagogică; 1983.
6. Constantinescu P. Gh. - *Captarea apelor subterane din România*; Ed Tehnică, 1980.
7. Degremont- Suez- *Water Treatment Handbook*; Paris 2007.
8. Iamandi C. și colab. - *Hidraulica Instalațiilor*, EDP, 1985.
9. Kroll D.- *Securing Our Water supply*, PennWell Corporation, SUA 2006.
10. Mănescu Al., Sandu M., Ianculescu O.- *Alimentări cu apă*; EDP-1994.
11. Mănescu Al.- *Ingineria apelor subterane*; CONSPRESS, 2009.
12. Mănescu Al.- *Alimentări cu apă- APLICAȚII*; HGA, 1998.
13. Mănescu Al. - *Alimentări cu apă și canalizări*, CONSPRESS, 2009.
14. Mănescu Al. - *Alimentări cu apă - Aplicații*, volum 1- *Captarea și transportul apei*; ICB, 1975.
15. Mănescu Al., Blitz E., Nimereală I. - *Exploatarea captărilor din apa subterană*; Ed. Tehnică, 1973.
16. Perju S. - *Stații de pompare*; CONSPRESS, 2008.
17. Racovițeanu G.- *Teoria decantării și filtrării apei*, MATRIX, 2003.
18. Sandu M., Racovițeanu G. - *Manual pentru inspecția sanitară și monitorizarea calității apei în sistemele de alimentare cu apă*; CONSPRESS, 2006.
19. Târnovanu C. - *Prevenirea și gestionarea situațiilor de criză în cazul stațiilor de tratare*; Teză de doctorat - UTCB, 2010.
20. Trofin P. - *Alimentări cu apă*; EDP-1983.
21. SR - 10858 - 2005 - *Alimentări cu apă - Terminologie*.
22. SR EN 805 - 2000- *Alimentări cu apă. Condiții pentru sistemele și componentele exterioare clădirilor*.
23. WHO - *Guidelines for Drinking Water Quality*, Geneva, 2004.
24. XXX - *Normativ pentru Proiectarea, Executarea și Exploatarea lucrărilor de alimentare cu apă și canalizare*; Buc. 2011.

25. *XXX - Normativ pentru proiectarea lucrărilor necesare în dezinfectarea apei*, MTCT, 2004.
26. *ROMAQUA - revista editată de Asociația Română a Apei (ARA)*.
27. *Hidrotehnica - revista editată de Regia Națională "Apele Române"*.
28. *WATER 21 - revista Asociației Internaționale a Apei – IWA*.
29. *JAWWA - Journal of American Water Work Association – SUA*.
30. *TSM - Techniques et Sciences Municipales – Franța*.